



FONDO PIZZOFALCONE



25-9-16

113113
BIBLIOTECA PROVINCIALE

Arredo ☒ opuscolo ☒  ☒ Fascetto ☒

28-10-16

Num.° d'ordine ☒

NAZIONALE
B. Prov.

11

564
NAPOLI

B. G. S.
II
S. G. S.

ESSAI
SUR
LA THÉORIE
DES TORRENS ET DES RIVIÈRES.

609536 5014

ESSAI

SUR

LA THÉORIE

DES TORRENS ET DES RIVIÈRES,

CONTENANT

Les moyens les plus simples d'en empêcher les ravages, d'en rétrécir le lit & d'y faciliter la Navigation, le Hallage & la Flottaison.

Accompagné d'une discussion sur la Navigation intérieure de la France ;

Et terminé par le projet de rendre Paris, Port maritime, en faisant remonter à la voile, par la Seine, les Navires qui s'arrêtent à Rouen.

PAR LE CITOYEN FABRE,

Ingénieur en chef des Ponts & Chaussées, au Département du Var.



A PARIS,

Chez BIDAULT, Libraire, rue Haute-feuille, n°. 10, au coin de
la rue Serpente.

AN VI. — 1797.



DISCOURS PRÉLIMINAIRE.

PARMI les objets confiés aux soins des ingénieurs des Ponts & Chaussées, il n'y en a peut-être aucun qui mérite autant de fixer l'attention du Gouvernement que la partie des torrens & des rivières, soit qu'on les considère relativement à leurs ravages dans le tems des crues, aux moyens d'y remédier & à l'étendue immense de terrains infiniment précieux qu'on peut conquérir aux dépens de leur lit, soit qu'on les envisage relativement aux avantages qu'on en peut retirer en y facilitant, ou en augmentant la navigation, le hallage & la flottaison. Comme le sujet est des plus importants, pour éclairer nos lecteurs, avant d'exposer le plan de notre ouvrage, nous allons entrer dans quelques détails préliminaires, d'après lesquels on se convaincra de la vérité de notre assertion. Commençons d'abord par fixer les idées sur la nature des torrens & des rivières.

Les eaux pluviales, en tombant sur le penchant des masses primitives des montagnes, y ont creusé, en s'écoulant, des vallées plus ou moins profondes, suivant l'époque plus ou moins reculée où elles ont commencé d'agir, & suivant le degré de tenacité des matières qui composent l'intérieur de ces masses. Ces vallées étant aujourd'hui les endroits les plus bas des montagnes, reçoivent pendant les pluies toutes les eaux

qui s'écoulent superficiellement & les conduisent aux rivières les plus voisines. Par où l'on voit, qu'à l'exception de quelques eaux de sources dont les conduites souterraines sont coupées & interceptées par ces mêmes vallées, les torrens ne sont guères alimentés que par les eaux pluviales superficielles des montagnes, & que hors le tems des pluies, ils sont presque à sec.

Les rivières au contraire, dans leur état habituel & ordinaire, ne se forment que des eaux de sources qui se rendent dans leur lit par la voie des torrens. D'où il suit, que dans tous les tems, les rivières ont un certain volume d'eau plus ou moins considérable, selon qu'on s'éloigne plus ou moins de leur origine. C'est la première différence qu'il y a entre le torrent & la rivière.

Le lit du torrent sur le penchant de la montagne où il prend son origine, forme une courbe convexe; & parvenu au pied, il change de direction & s'établit sur un plan plus ou moins incliné; tandis que le lit de la rivière forme, dans toute l'étendue de son cours, une courbe asymptotique sans interruption, dont les élémens s'approchent d'autant plus de la ligne de niveau, qu'ils s'éloignent davantage de la source. C'est-là une seconde différence entre le torrent & la rivière.

Le lit du torrent arrivé au pied de la montagne où il prend son origine, éprouve diverses alternatives dans sa hauteur. Il s'exhausse si la crue est courte, &

il s'abaisse si la crue est longue. Dans la rivière au contraire, le lit est toujours sensiblement à la même hauteur, quelle que soit la longueur de la crue. Il ne s'exhausse qu'en s'élargissant, & ne s'abaisse qu'en se rétrécissant. Troisième différence entre le torrent & la rivière.

Le lit du torrent au bas de la montagne sur laquelle il se forme, a toujours beaucoup plus de pente que celui de la rivière qui le reçoit : ce qui constitue une quatrième différence entre le torrent & la rivière.

Le gravier du torrent n'est composé que de pierres brutes & anguleuses, telles qu'elles descendent de la montagne. Celui de la rivière au contraire, ne contient que des galets polis par le frottement & arrondis par la rotation : cinquième différence entre le torrent & la rivière.

Le torrent enfin dans la plaine, sort quelquefois de son lit pour se jeter sur les domaines adjacens qui sont ordinairement plus bas. Mais la rivière corrode les bords & ne les franchit que pour inonder momentanément les propriétés riveraines. C'est la sixième différence entre le torrent & la rivière.

Bien des gens sont dans l'usage de confondre avec le torrent une rivière, lorsqu'elle a beaucoup de pente & de rapidité. On voit, par ce que nous venons d'exposer, que c'est à tort, & qu'il y a des caractères de différence très-bien prononcés entre l'un & l'autre de ces deux courans.

iv DISCOURS PRÉLIMINAIRE.

Mais divers torrens réunis ne forment pas tout de suite une rivière. Il y a un état intermédiaire où le courant n'est plus torrent & n'est pas encore rivière. Dans cet état , qui pour l'ordinaire est de quelques lieues d'étendue , le courant participe tout à-la-fois de la nature du torrent & de celle de la rivière , & il tient plus ou moins de l'une ou de l'autre selon qu'il s'approche davantage du torrent ou de la rivière. C'est pour cette raison qu'on doit l'appeller *torrent-rivière*.

Ainsi , on voit que dans la nature on doit distinguer trois sortes de courants réellement distincts les uns des autres ; savoir : le torrent proprement dit , la rivière , & le torrent - rivière.

Les ravages des torrens sont d'autant plus désastreux , qu'une fois opérés , on ne peut plus y remédier. En effet ; lorsque ces ravages s'exercent sur le penchant d'une montagne , il en résulte que la couche de terre végétale est entraînée , & qu'il n'y reste plus que le rocher nud & aride. Lorsqu'ils ont lieu dans la plaine située au pied de la montagne , ils s'opèrent à la vérité d'une autre manière , mais qui n'est pas moins désastreuse : car alors , si le torrent n'est pas contenu , il se porte sur les domaines voisins , & les couvre de gravier dont l'enlèvement coûteroit souvent beaucoup plus que la valeur de la propriété dévastée. C'est ainsi que dans les pays de montagnes , on voit journellement disparaître sous des masses énormes de gravier , les domaines les plus précieux.

DISCOURS PRÉLIMINAIRE. ▼

Les torrens-rivières ayant ordinairement , ainsi que les torrens , un lit supérieur aux domaines adjacens , en sortent aussi fort souvent pour se porter sur ces domaines qu'ils couvrent pareillement de gravier ; & si l'on observe que dans les pays de montagnes les propriétés les plus précieuses sont toujours le long de ces courants , on sentira combien il est malheureux pour ces contrées d'être exposées à de pareils fléaux.

Les rivières prises dans les parties de leur cours où elles charient du gravier , ne sont pas moins désastreuses. La destruction de nos forêts & les défrichemens fort mal-à-propos opérés sur nos montagnes , en permettant aux eaux pluviales de s'écouler dans un intervalle de tems beaucoup plus court qu'autrefois , ont augmenté à proportion le volume d'eau des rivières pendant les crues. Depuis ce tems , les fertiles domaines situés sur leurs bords ont été corrodés & emportés en grande partie.

Le lit s'élargissant par l'effet de ces corrosions s'est en même tems exhaussé ; tandis que les bords étant devenus par-là même inférieurs , ont attiré le courant & ont provoqué les progrès du mal.

Tel est l'état de toutes les rivières à fond de gravier. La dévastation se manifeste par-tout sur les domaines riverains. On peut s'en convaincre particulièrement dans les contrées montueuses où ces rivières se trouvent toujours , & en particulier sur la Durance , dans les

départemens des Basses - Alpes & des Bouches-du-Rhône , où il n'est pas rare de rencontrer des endroits de plus de 1000 toises de largeur occupés par cette rivière , tandis que moins de 150 toises suffiroient au passage de ses eaux dans le tems des plus grandes crues.

Ce n'est pas aux pays de montagnes que se bornent les ravages des rivières. Arrivées dans les pays de plaines, elles rallentissent à la vérité leur cours , & cessent de charier du gravier ; mais par-là même, leurs eaux s'enflant davantage, menacent à chaque crue d'inonder les plaines adjacentes. Souvent même les turcies deviennent insuffisantes pour les contenir dans leur lit.

Ce n'est pas tout ; si ces rivières s'évacuent dans la Méditerranée , elles y produisent des bancs & des isles qui détruisent le seul avantage qu'on en pourroit retirer ; savoir, la navigation : le Rhône nous en fournit un exemple. Cet inconvénient est moins sensible aux embouchures dans l'océan , à cause que dans la haute marée ces bancs sont toujours surmontés d'une certaine profondeur d'eau.

On sent d'après cela , combien il est intéressant pour l'état de trouver des moyens simples & peu coûteux d'arrêter ces ravages lorsqu'il y a possibilité. On préserveroit de la fureur des torrens & des rivières, des domaines précieux qui sont la seule ressource des pays de montagnes. En réduisant les rivières à une largeur

convenable , on gagneroit beaucoup de terrains à l'agriculture. Ces terrains formés des dépôts de limon dans le tems des crues seroient , par-là même , d'une nature supérieure ; & ce qui les rendroit encore plus précieux , c'est que par leur position , ils seroient très-susceptibles d'irrigation. Or , si l'on se donnoit la peine de faire le relevé de tous les terrains qu'on pourroit ainsi gagner sur les rivières de la France , on verroit qu'ils formeroient une étendue immense.

D'un autre côté , on comprend assez que l'on ne peut conquérir ces terrains sur les rivières , sans en rétrécir le cours , & que par-là même , leurs eaux acquérant plus de profondeur , la navigation , le hallage & la flottaison ne pourroient qu'y gagner. Or , ces objets sont une partie essentielle de la navigation intérieure , projet depuis long-tems proposé , & dont l'exécution rendroit la France l'état le plus florissant de l'univers.

Si l'on en excepte les torrens tels que nous les avons décrits , & sur lesquels on n'a jamais rien dit , il n'y a peut-être aucune partie de l'hydraulique sur laquelle on ait autant écrit que sur les rivières , & sans contredit il n'y en a aucune au sujet de laquelle nous ayons acquis moins de connoissances. Pour s'en convaincre , on n'a qu'à faire attention qu'en mettant à contribution tout ce qui a été publié à cet égard , on n'a pas encore pu en déduire un mode simple & général de

réduire le lit des rivières , & de faciliter la navigation , de quelque nature qu'elle soit d'ailleurs. Il y a même des auteurs , tels que Bélidor , qui ont prétendu que les rivières qui charient du gravier , doivent être regardées comme *presque indomptables*.

Deux causes ont contribué au défaut de progrès dans cette partie.

La première cause est que divers auteurs ont voulu y appliquer le calcul algébrique , & exprimer par des équations générales , les loix que les eaux suivent dans leur cours. Qu'une pareille application ait lieu dans un courant contenu dans un ouvrage fait de main d'homme , où l'art l'a soumis à un cours régulier , & où , comme par exemple dans un canal , il y a une loi de continuité & d'uniformité , soit dans les mouvemens , soit dans les variations , on sent que dans ce cas la chose ne peut être qu'utile , & qu'il est infiniment avantageux de pouvoir lire dans une équation , modifiée si l'on veut par les résultats de l'expérience , la théorie d'un pareil courant. Mais qu'on fasse une pareille application sur les rivières dont les variations sont multipliées à l'infini , & s'opèrent à chaque pas d'une manière différente suivant le volume des eaux , la nature & la position des obstacles , &c. ; il est visible que c'est alors abuser du calcul , & que la théorie qu'on aura par cette voie ne sera qu'une théorie purement hypothétique qui se rapportera aux rivières telles qu'on les

les aura imaginées , mais qui sera tout-à-fait étrangère aux rivières existantes dans la nature.

Cependant on sent qu'en cherchant à établir la théorie des rivières , on doit les figurer telles qu'elles sont dans la nature , avec toutes les modifications qui les affectent , & non telles qu'elles seroient d'après la simple théorie ou d'après des hypothèses quelconques dénuées de fondement. Si à l'imitation de Pitot , dans les mémoires de l'Académie des Sciences , on suppose , par exemple , qu'une rivière se meuve sur un plan uniformément incliné , & que de-là on infère que cette rivière éprouvant de la part de la mer une résistance qui détruit la moitié de sa vitesse , doit se mouvoir d'un mouvement uniforme sur les trois derniers quarts de la longueur de son cours ; ce résultat est parfaitement analogue à la manière dont cet auteur envisageoit les rivières ; mais il est complètement démenti par l'expérience , qui ne prouve rien de pareil , ni rien d'approchant. Telle est cependant la marche qu'ont suivie beaucoup d'auteurs ; l'on comprend sans peine qu'une pareille méthode n'étoit pas faite pour nous éclairer sur la théorie des rivières.

La deuxième cause est , que la plupart des auteurs qui ont fait des observations sur le cours des rivières , n'ont jamais eu un point de vue fixé & déterminé auquel ils pussent constamment les rapporter. De-là cette multitude d'observations le plus souvent oiseuses

x DISCOURS PRÉLIMINAIRE.

& de pure curiosité , & presque toujours disparates & incohérentes. Si au contraire ils s'étoient formé un plan préliminaire , par exemple , celui d'utiliser les rivières en réduisant leur lit de la manière la plus simple , & qu'ils se fussent bornés à étudier leur cours sous ce rapport , sans jamais dévier de la ligne qui conduisoit à ce but , on auroit considérablement diminué le nombre d'observations ; elles auroient été faites avec suite & intelligence , & l'ensemble n'eût pas manqué de fixer une théorie au moins approximative qui nous eût mis à portée de contenir nos rivières dans de justes bornes , de gagner beaucoup de terrain au profit de l'agriculture , & de faciliter considérablement la navigation.

Nous avons été chargés , il y a environ vingt ans , par l'administration du ci-devant pays de Provence , de visiter les diverses rivières de son ressort , & de faire toutes les observations nécessaires pour simplifier les travaux qu'on étoit habituellement obligé d'exécuter pour les contenir dans leur lit. Les courses que nous fîmes à ce sujet & les réflexions qu'elles nous suggérèrent , nous firent sentir l'insuffisance de la théorie consignée dans les ouvrages connus , & la nécessité d'en créer une qui s'adaptât parfaitement aux besoins de la société. En conséquence , nous fîmes un recueil d'observations relatives à la solution de ce problème : *trouver les moyens les plus simples & les moins dispendieux d'empêcher les*

ravages des torrens & des rivières des pays de montagnes. C'est d'après ce recueil que nous composâmes un traité intitulé : *Essai sur la théorie des torrens & des rivières des pays de montagnes.* Nous le présentâmes le 2 décembre 1780 à l'Académie des Sciences, qui en porta un jugement favorable le 4 avril 1781.

Sur la fin de l'année 1780, ayant été nommé ingénieur des ci-devant Etats de Provence pour la partie hydraulique, cette place nous a mis à portée de faire une infinité de nouvelles observations & des expériences directes sur les diverses branches de l'hydraulique, & en particulier sur les torrens & les rivières. Nous avons même poussé ces observations jusqu'à l'embouchure des rivières dans la mer : c'est pour cette raison que nous n'avons jamais publié l'ouvrage dont nous venons de parler : car nous le regardions comme incomplet & susceptible d'un supplément essentiel.

Dans le mois de fructidor de l'an 4, l'assemblée des Ponts & Chaussées ayant pris connoissance de cet ouvrage, jugea qu'il seroit utile aux ingénieurs & aux élèves, & opina pour qu'il fût imprimé aux frais du Gouvernement. En conséquence, jaloux de répondre à la confiance de l'assemblée, nous crûmes devoir le refondre & en généraliser la théorie d'après nos expériences & nos nouvelles observations. Le traité que nous publions aujourd'hui est le résultat de ce travail.

L'objet que nous nous proposons dans ce traité est

bij

de donner une théorie, d'après laquelle on puisse, par des moyens simples & peu coûteux, arrêter les ravages des torrens, des rivières, & des torrens-rivières, depuis la formation des torrens sur les montagnes jusqu'à l'embouchure des rivières dans la mer; réduire par les mêmes moyens leur lit à de justes bornes & y procurer ou y faciliter la navigation, le hallage & la flottaison lorsque la chose est possible & utile. En conséquence, nous avons écarté toute observation & tout principe qui s'éloignoit de l'utilité publique, & qui ne se rapportoit pas aux travaux du ressort des Ponts & Chaussées. Ainsi, on ne trouvera rien de superflu dans cet ouvrage.

C'est dans la même vue, & d'après ce que nous avons dit précédemment, que nous en avons exclu les calculs scientifiques. On n'en trouvera qu'un dont l'expérience même indique l'inutilité. Par conséquent, on peut regarder cet ouvrage comme à la portée de tout le monde.

Ceux qui sont accoutumés à écrire d'après leurs propres idées & leurs observations, savent combien on est gêné, sur-tout dans un sujet tel que celui-ci, quand on compulse les ouvrages dont les principes influencent souvent notre opinion sans que nous nous en apercevions, & ne manquent jamais de mettre l'esprit aux entraves. Ainsi, c'est pour n'être pas subjugué dans la nôtre par des autorités d'ailleurs très-respectables, &

pour pouvoir suivre en toute liberté le plan que nous nous étions formé , que nous n'avons uniquement puisé que dans nos idées & dans notre mémoire. Cette considération nous fera trouver grace aux yeux des lecteurs instruits, dans le cas où ils rencontreroient quelquefois des idées qui leur paroîtroient extraordinaires. D'ailleurs , nous n'écrivons que pour reculer les bornes des connoissances dans cette partie pour le plus grand bien de la chose publique. Or , comment pourroit-on y réussir si l'on se copioit mutuellement , & si l'on marchoit constamment sur les traces les uns des autres.

Ainsi, nous prévenons le public que ce n'est point par dédain ni par indifférence pour les auteurs qui ont couru la même carrière, que nous n'avons pas mis leurs ouvrages à contribution. Nous savons qu'on y trouve d'excellentes recherches qui peuvent d'ailleurs être très-utiles dans diverses circonstances ; mais elles n'entroient pas dans notre plan.

Cet ouvrage est divisé en trois parties.

La première partie traite de la théorie des torrens, des rivières, & des torrens-rivières ; elle se divise en cinq sections.

La première section ne contient que des notions préliminaires pour l'intelligence des sections suivantes & du reste de l'ouvrage. Nous y parlons d'abord de l'abaissement progressif du niveau des eaux de la mer, de l'origine des montagnes, & des fondrières qui en

ont dégradé les penchans & dont nous faisons connoître la cause, la direction, les limites & l'égard qu'on doit y avoir dans les travaux publics. Nous exposons ensuite très-succinctement, & néanmoins d'une manière complète, les principes de l'aérométrie relatifs à l'évaporation des eaux & à la formation des nuages & des pluies, les observations météorologiques sur la quantité de pluie & d'évaporation, & l'origine des sources & des rivières. Enfin, après un certain détail sur le volume d'eau des rivières & ses variations par les pluies & par la sécheresse, nous établissons la différence qui règne entre les torrens, les rivières & les torrens-rivières, & nous démontrons que, dans l'impossibilité d'atteindre à une théorie rigoureuse, on doit se borner à une théorie approximative.

La deuxième section traite de la théorie des torrens. Nous y examinons d'abord les torrens sur les montagnes où ils prennent leur origine, la manière dont ils se forment, la convexité de la ligne de fond de leur lit & les scissions qu'ils opèrent sur les chaînes de montagnes; d'où nous tirons quelques conjectures sur la formation des détroits & sur l'anéantissement futur des lacs traversés par des rivières. Nous suivons ensuite ces mêmes torrens depuis le pied des montagnes jusqu'aux rivières ou torrens-rivières où ils se rendent, & nous trouvons que dans cette partie leur direction change totalement; que leur pente y diminue; qu'elle

y est , en raison de la grossièreté des matières du fond , & que le lit s'abaissera au commencement d'une crue , & s'exhaussera à la fin.

Nous examinons après cela le cas où il y a une plaine entre la montagne & la rivière qui reçoit le torrent. Nous démontrons qu'alors le lit du torrent sera assez généralement supérieur aux terrains adjacens ; combien il est intéressant de le conduire à son embouchure par la voie la plus courte , & combien il est essentiel de le resserrer le plus possible. Enfin , nous terminerons cette section par l'examen des causes qui produisent les torrens , & des maux incalculables qui en résultent. Ce sujet est absolument neuf , & il est de la plus haute importance pour tous les pays de montagnes.

Dans la troisième section , nous traitons de la théorie des rivières que nous divisons en deux classes , savoir : 1°. les rivières dont le fond est gravier , 2°. celles dont le fond est sable ou limon.

Dans les rivières à fond de gravier , nous examinons d'abord la nature & la pente du lit ; nous faisons voir que le gravier tire son origine des montagnes adjacentes , & qu'il sera plus ou moins abondant & plus ou moins grossier , suivant que ces montagnes seront plus ou moins hautes , plus ou moins rapides & plus ou moins proches de la rivière : d'où nous concluons que dans les pays de plaines les rivières ne charieront

point de gravier. Nous examinons pareillement la forme des galets du gravier, la cause de leur arrondissement, & les raisons pour lesquelles le lit des rivières s'abaisse nonobstant la prodigieuse quantité de pierres que les torrens ne cessent d'y transporter.

Nous considérons ensuite les rivières prises dans l'état où les eaux se mettent en équilibre avec les matières du fond. Le volume d'eau, la pente du lit & la grossièreté des matières du fond, sont les seuls élémens qui entrent dans cet examen, & c'est de leur combinaison que nous déduisons toutes les variations du fond & les loix qu'il doit suivre. D'où nous concluons que le lit d'une rivière doit former une courbe asymptotique. Cette théorie nous fournit l'occasion de parler des déversoirs de barrage & des rétrécissemens des rivières, ainsi que des effets qui résultent des uns & des autres.

De-là nous passons à l'examen de la corrosion que les eaux exercent sur le fond, & aux moyens de la provoquer & de la modifier à volonté : nous faisons voir que l'équilibre entre l'action des eaux & la résistance du fond exige, que par intervalle il se creuse des gouffres avec contre-pente qui détruisent l'effet de l'accélération, que la profondeur de ces gouffres dépend de celle du courant & du degré de pente, & que leur distance est en raison inverse de la pente; nous discutons toutes les variations que les rétrécissemens produisent sur le fond
par

par la corrosion dont les effets peuvent être modifiés par des radiers , & nous en concluons ce grand principe qui sert de b  se à la réduction du lit des rivières , savoir : qu'il *suffit de les resserrer par intervalles pour les réduire.*

Nous examinons enfin les variations des rivières & leur action sur les bords. Après avoir prouvé qu'un lit trop large doit s'exhausser & porter le courant sur les bords , nous suivons son action sur ces mêmes bords dans toutes les hypothèses relatives , soit à leur nature , soit à leur direction , & nous démontrons que la propriété des berges obliques & incorrosibles est d'attirer le courant à elles sans le réfléchir. Nous terminons ce sujet par l'examen des causes qui divisent les rivières en plusieurs branches. A la suite de cet examen , nous indiquons le seul & unique moyen de détruire toutes ces causes.

Dans les rivières à fond de sable & de limon , nous suivons le même ordre que dans celles à fond de gravier. Nous démontrons d'abord qu'elles ont moins de pente ; que leur vitesse est uniforme , & qu'elles sont moins variables que les autres. Ensuite , après avoir prouvé qu'il ne s'y creusera aucun gouffre d'équilibre , nous les envisageons dans le cas où on les r  tr  ceroit , & nous en déduisons toutes les conséquences qui se rapportent aux rétrécissemens sur les rivières à fond de gravier. Nous parlons de la manière dont les isles

se forment dans leur lit, de l'action du courant sur les bords & des causes qui en produisent la division. Enfin, nous traitons des dépôts qui se forment à l'embouchure dans la mer, & des inconvéniens qui en résultent, sur-tout dans la Méditerranée, où ils occasionnent nécessairement des marais & des plages très-dangereuses.

La quatrième section a pour objet la théorie des torrens-rivières. On sent bien que cette théorie est mixte ; qu'elle se compose de celle des torrens & de celle des rivières, & qu'elle tient plus ou moins de l'une ou de l'autre, suivant que le torrent-rivière se rapprochera davantage du torrent ou de la rivière. Ainsi, ce que nous en avons à dire se réduit à prouver, que le torrent-rivière aura plus de pente que la rivière qui le reçoit, & à quelques réflexions relatives, soit aux gouffres requis par l'équilibre, soit à l'exhaussement & à l'abaissement alternatif du lit par l'effet des crues.

Dans la cinquième & dernière section de cette partie de notre ouvrage, nous parlons des confluens des torrens, des rivières & des torrens-rivières. Après quelques observations générales, dans lesquelles nous faisons voir entr'autres choses l'impossibilité de déterminer ailleurs que sur un milieu très-peu résistant, tel que la surface de la mer, la direction de la résultante de deux courans qui se réunissent, nous examinons successivement

les variations qui ont lieu par l'effet du confluent de deux torrens , d'un torrent & d'une rivière ou d'un torrent-rivière , d'une rivière & d'un torrent-rivière , de deux rivières & de deux torrens-rivières ; variations que nous déduisons des principes établis dans les sections précédentes.

La deuxième partie de notre ouvrage traite des moyens d'empêcher les ravages des torrens , des rivières & des torrens-rivières. Son objet, comme l'on voit , est des plus intéressans , & il mérite d'être discuté avec le plus grand soin. Nous divisons cette partie en trois sections.

Dans la première section nous exposons les moyens d'empêcher la formation & les ravages des torrens. La formation des torrens n'ayant lieu que sur le penchant des montagnes , on sent d'abord que le premier moyen de les prévenir est d'empêcher la destruction des forêts , & d'assigner un mode qui arrête l'arbitraire des défrichemens. Nous donnons sur ce dernier objet des idées & un plan dont nous croyons l'exécution très-utile à la chose publique. Nous laissons même à nos lecteurs le soin de juger si ce plan ne mérite pas de fixer l'attention du corps législatif , & s'il ne seroit pas à propos de le sanctionner par une loi qui manque jusqu'à présent à notre code rural. Nous parlons ensuite des moyens de détruire les torrens déjà formés , & des cas où cette destruction est impossible.

Arrivés au bas des montagnes où ils se sont formés ,

xx DISCOURS PRÉLIMINAIRE.

les torrens exigent des moyens particuliers pour être contenus dans leur lit & conduits jusqu'à la rivière destinée à les recevoir. Nous exposons ces moyens , ainsi que l'usage qu'on peut faire des radiers , lorsqu'on emploie des murailles.

La deuxième section traite des moyens de contenir dans leur lit les rivières & les torrens - rivières ; elle se divise en deux chapitres.

Le premier chapitre ne parle uniquement que des digues à employer pour remplir l'objet dont il s'agit.

Nous considérons d'abord les digues par rapport à leur direction. L'objet des digues est de détourner le courant de l'endroit qu'on veut garantir ; & pour cela elles doivent y produire des attérissemens qui rendent cet endroit plus élevé que le reste du lit de la rivière. Or , les attérissemens ne peuvent être formés que par des eaux mortes & stagnantes , ou qui du moins aient fort peu de vitesse. D'où il suit que la direction à adopter pour les digues , est celle qui détruira le plus exactement la vitesse du courant. Nous faisons voir , & tout le monde sent , que la digue parallèle ne détruisant aucune partie de la vitesse , n'est pas propre à cet objet ; qu'il en est de même des digues obliques , puisque leur propriété est d'attirer le courant au lieu de l'éloigner , & qu'elles doivent spécialement être employées à établir la prise d'eau des canaux de dérivation. D'où nous concluons qu'il n'y a que les digues

perpendiculaires , qui , détruisant complètement la vitesse du courant , aient la propriété demandée. Mais en même tems nous observons que ces digues exigent d'être accompagnées à leur à-bout d'un éperon qui leur soit perpendiculaire , & dont la plus grande longueur soit du côté d'amont. Nous prouvons que cet éperon produira au-devant de la digue , une digue d'eaux mortes qui la mettra à couvert de l'action du courant , & qui permettra de n'employer à sa construction que de la terre & du gravier. Le résultat de cette forme de digue est , qu'elles peuvent être construites avec la plus grande économie ; qu'il se formera des attérissemens en amont & en aval ; que ces attérissemens fortifieront la digue perpendiculaire ; qu'ils auront lieu dès la première crue de la rivière ; qu'ils ne pourront pas être en gravier , mais seulement en limon ; & qu'enfin on pourra sous très-peu de tems les rendre à l'agriculture.

Nous passons ensuite aux diverses espèces de digues dont nous examinons le profil , les matériaux , la construction & les cas où l'on doit les employer.

Nous commençons par les digues perpendiculaires qui , par le moyen de l'éperon de leur à-bout , ne feront qu'en terre ou gravier , & dont nous développons la construction hors de l'eau & dans l'eau.

Viennent ensuite les digues à *pérés* , qu'on fait n'être que des levées en terre ou en gravier , & dont

le talus exposé à l'action des eaux est garni en pierres. Nous distinguons trois sortes de pérés , savoir : 1°. le péré en pierres d'appareil , en usage sur la Durance , & que nous nommons *péré en dalles* ; 2°. le péré en blocs , que nous appellons *péré en blocaille* ; 3°. le péré en pierres de moyenne ou de petite grosseur , auquel nous donnons le nom de *petit péré*.

Comme il est essentiel que dans les digues à pérés le talus soit toujours à l'abri de l'action des eaux ; nous prescrivons ce qu'il y a à faire dans tous les cas pour remplir cet objet , soit par la disposition des pierres composant les pérés , soit par le moyen des bermes dont nous donnons la description & les dimensions.

Les digues à pierres sèches succèdent aux digues à pérés. Après avoir donné la description de celles usitées dans la ci-devant Provence , nous indiquons les vices qu'elles renferment & la réforme qu'il convient d'y introduire.

Nous parlons ensuite des digues en maçonnerie. Mais comme la construction de ces digues est extrêmement coûteuse , & qu'à raison de cela elles ne peuvent guères entrer dans notre plan , dont le but principal est l'économie à introduire dans les travaux , nous n'en disons qu'un mot en passant.

Après les digues en maçonnerie , nous traitons des digues en gabions. On fait que les gabions sont des

cônes en clayonnage remplis de pierres ou de gravier. Nous faisons voir les avantages & les inconvéniens de ce genre de digues.

Nous passons après cela à une sorte de digues très-peu connue & cependant très-efficace. Ce sont les digues par encaissement à claire-voie, usitées sur les torrens-rivières dans le département des Basses-Alpes, & dans quelques autres départemens des pays de montagnes. Après en avoir donné la description & démontré la solidité, nous indiquons la manière d'en généraliser l'usage.

Nous ne passons pas sous silence les digues en bois. Elles ont d'autant plus de mérite qu'elles sont plus simples, & qu'il est rare qu'elles ne produisent pas leur effet. Dans cette classe sont : 1°. les arbres branchus coupés à demi ou arrêtés solidement avec des liens, & jettés sur une berge corrodée. 2°. Les palissades avec des arbres ramés aux paremens, & dont les pieux sont joints entr'eux avec des liernes ; 3°. les digues en clayonnage ; 4°. les *chevrettes* ou *chevalets*. Nous donnons la description & les avantages de toutes ces sortes de digues, & sur-tout de celles à *chevalets* au sujet desquelles nous indiquons des réformes bien essentielles.

Les levées ou turcies en usage le long des grandes rivières pour en contenir les hautes eaux, occupent aussi une place parmi nos digues. Après en avoir expliqué

la construction , nous donnons nos idées sur les moyens de les fortifier & d'empêcher qu'elles ne soient percées.

Nous terminons ce chapitre par le résumé général de toutes les digues dont nous avons parlé , & en indiquant les cas où on doit respectivement les employer.

Dans le deuxième chapitre nous appliquons l'usage de ces digues à la réduction du lit des torrens-rivières & des rivières à fond de gravier. Cette réduction devient , d'après les principes précédens , de l'exécution la plus simple. Que par intervalles on rétrécisse le courant en employant des digues perpendiculaires accompagnées de leur éperon , on les forcera à creuser leur lit d'un rétrécissement à l'autre , & d'exhausser en même tems leurs bords par des dépôts de limon qu'on pourra bientôt mettre en culture. Nous donnons à ce sujet tous les développemens dont il est susceptible.

Ce moyen s'applique aussi aux rivières à fond de sable & de limon. Mais comme assez généralement ces rivières ne présentent pas de terrain à gagner , & qu'on ne les réduit que relativement à la navigation , nous renvoyons cet objet à la troisième partie.

Enfin , dans la troisième section nous parlons de l'usage qu'on peut faire des digues perpendiculaires accompagnées d'éperons pour simplifier les travaux relatifs à la construction des ponts sur les rivières à fond

fond de gravier , & dont la largeur est fort considérable , comme par exemple , sur la Durance.

La troisième partie a pour objet la navigation , le hallage & la flottaison des rivières , & elle se divise en cinq sections.

Dans la première section nous parlons de la navigation des rivières. Après avoir prouvé que , pourvu qu'il y ait profondeur d'eau , toute rivière à fond de sable ou de limon est navigable à la voile , & qu'il en est de même des rivières à fond de gravier , lorsque la pente n'excédera pas 3 pouces 6 lignes sur 100 toises , nous faisons connoître les obstacles qui y gênent la navigation , soit à leur embouchure , soit sur leur cours. Les dépôts qui se forment aux embouchures sont moins nuisibles aux navires sur l'Océan , à cause des marées. Mais sur la Méditerranée ils nécessitent impérieusement la construction de canaux particuliers. Nous citons à ce sujet l'embouchure du Rhône , l'ancien canal construit par Marius , & le projet d'un nouveau canal destiné à joindre le Rhône pris à la hauteur d'Arles avec le port de Bouc.

Nous faisons voir ensuite qu'il faut réduire une rivière pour lui donner plus de profondeur d'eau , & que pour la forcer à creuser son lit , il n'y a qu'à la rétrécir par intervalles , ainsi que nous l'avons déjà prescrit pour les rivières à fond de gravier.

Nous indiquons les matériaux à employer & la forme à donner aux ouvrages , la manière de garantir , des

effets de la corrosion des eaux, les ouvrages d'art qui sont sur ces rivières, & celle d'éviter les ponts. Enfin, nous faisons connoître les avantages qui pourroient en résulter pour l'état.

La deuxième section traite du hallage des rivières. Nous donnons d'abord l'équation générale relative au hallage, soit de remonte, soit de descente; d'où nous tirons toutes les formules y relatives que nous traduisons en langage ordinaire. Cette équation nous donne la raison pour laquelle les rivières des pays de montagnes ne sont pas hallables, tandis que celles des pays de plaines le sont toujours. Nous examinons le cas où, à raison de la trop grande rapidité des eaux, il faut renoncer au hallage, & substituer des canaux latéraux aux rivières, ainsi que celui où l'on peut en barrer le lit pour les rendre hallables. Enfin, nous indiquons ce qu'il convient de faire pour augmenter la profondeur d'eau des rivières dont la pente est relative au hallage.

La troisième section a pour objet la flottaison des rivières. Après avoir expliqué la flottaison par radeaux, & à pièces perdues, & avoir établi en principe que *tout corps ou système de corps flottant ne doit jamais toucher le fond*, nous examinons les obstacles qui s'opposent à la flottaison, & nous en concluons, que pour l'établir il faut : 1°. réduire le lit des rivières; 2°. atténuer les gros quartiers de pierres qui peuvent s'y trouver; 3°. détruire les cataractes, s'il y en a.

Dans la quatrième section nous traitons de la navigation intérieure de la France ; projet depuis long-tems agité , & au sujet duquel les bâses ne sont pas encore convenues. Après une discussion préliminaire sur les facilités qu'a la France à cet égard , sur les rivières considérées sous leurs rapports commerciaux , sur les grandes vallées , & sur les cas où l'état doit se charger de l'exécution des projets en général , nous fixons les idées sur ce qu'on doit réellement entendre par ce projet. Nous en traçons la route , & nous indiquons les ouvrages d'absolue nécessité à exécuter pour l'effectuer. A cette occasion nous parlons des canaux de communication à construire entre les grandes vallées contiguës ; ce qui nous conduit à quelques réflexions sur les canaux souterrains , & en particulier sur celui ci-devant de Picardie.

Enfin , l'objet de la cinquième section est la navigation à la voile par la Seine jusqu'à Paris , c'est-à-dire , de rendre Paris port maritime , en y faisant aborder les vaisseaux qui s'arrêtent aujourd'hui à Rouen. Il n'y a personne qui ne sente toute l'importance de ce projet , tant pour Paris pris individuellement , que pour le gouvernement dont elle est le centre. Mais en même tems on sent qu'il ne faut absolument rien donner au hasard , & qu'en décidant son exécution , non-seulement on doit être physiquement assuré de sa réussite , mais encore qu'on doit connoître avec une

dij

très-grande approximation les frais qui en résulteront, frais, d'ailleurs, qui doivent être les moindres possibles.

Or, nos principes remplissent toutes ces vues.

En effet, nous démontrons que la Seine a le degré de pente relatif à la navigation à la voile, & que les nombreuses sinuosités, la multiplicité de ses îles & les divers ponts construits sur son cours, ne sont pas des obstacles qui puissent s'y opposer. Mais elle n'a pas la profondeur d'eau nécessaire, & c'est cette profondeur qu'il faut lui procurer, en employant les moyens les plus simples & les moins dispendieux.

Après avoir examiné succinctement divers projets relatifs au même objet, & démontré les inconvéniens désastreux qui résulteroient du redressement du lit de la rivière, nous fixons ce projet à la solution du problème suivant : *Forcer la rivière par les moyens les plus simples & les plus économiques à creuser son lit, & à prendre la profondeur d'eau nécessaire pour que dans le tems même des plus basses eaux les vaisseaux qui arrivent à Rouen puissent remonter à la voile jusqu'à Paris.* Or, ce problème est résolu par les principes déjà proposés pour la réduction des rivières à fond de gravier & de sable ou de limon.

Ainsi, il ne s'agit que de rétrécir le lit de la rivière par intervalles, pour la forcer à creuser à volonté tout le long de son cours ; & de venir à son secours aux endroits où le fond seroit incorrosible.

Nous exposons succinctement tout ce qui est relatif à la largeur & à la distance des rétrécissemens , à la nature & à la forme des ouvrages , aux précautions à prendre relativement aux digues de barrage , à la sûreté des édifices & au passage des ponts sur la rivière. Nous fixons le terme de la navigation en aval du pont de la Révolution. Nous indiquons pour port un grand canal à construite depuis l'Arsenal , ou à-peu-près , jusqu'à la barrière de la Conférence , en passant par les marais des faubourgs Saint-Martin, Saint-Denis, &c. Enfin , nous prouvons que ce procédé résout complètement le problème , & nous terminons ce sujet par des observations qui lèvent généralement toutes les difficultés.

Tel est le plan de l'ouvrage que nous publions. La théorie qu'il renferme , & qu'on peut réellement regarder comme la théorie usuelle , & par-là véritablement utile à la société , est , comme l'on voit , très-circonscrite & fort simple , & néanmoins elle satisfait à tout ce qui se rapporte aux travaux sur les torrens & les rivières , soit relativement à la réduction de leur lit pour gagner du terrain , soit relativement à la navigation , au hallage & à la flottaison. Un seul principe sert de base à l'application de cette théorie pour les rivières : c'est que , quelque soit l'objet qu'on se propose , il faut réduire leur lit ; que pour cela il suffit de le resserrer par intervalles , & qu'il faut en général employer à ces rétrécissemens des digues perpendiculaires accom-

pagnées d'éperons parallèles à la direction qu'on doit donner au courant.

Cette théorie nous paroît neuve à bien des égards ; car si l'on parcourt les divers traités que nous avons sur les rivières , on s'appercevra facilement, comme nous l'avons déjà observé plus haut , qu'il seroit impossible d'en déduire un système de réduction aussi simple & aussi général. On doit remarquer d'ailleurs que tout y est vérifié par des expériences directes ou par des observations.

En 1791 , le citoyen Béraud , professeur de mathématiques & de physique expérimentale au collège de Marseille , publia un ouvrage intitulé : *Mémoire sur la manière de resserrer le lit des torrens & des rivières.* Comme dans cet ouvrage il est question des digues perpendiculaires avec des éperons d'accompagnement , & que les journaux du tems en avoient fait mention , nous croyons en devoir dire un mot en passant.

Étant liés d'amitié avec le citoyen Béraud , nous lui communiquâmes en 1785 notre premier manuscrit sur cet objet. Lorsque la révolution survint , il crut , pour des raisons d'avancement , devoir mettre au jour les idées qu'il avoit puisées dans cet ouvrage , mais qu'il n'avoit pas pu concevoir bien nettement. Du reste , cette production est informe & inapplicable à la pratique par la manière dont l'auteur y a traité les choses. Nous lui avons même prouvé dans des observations imprimées

en 1793 , que son ouvrage ne contenoit que des assertions faussées ou des faits dénaturés , & qu'il n'avoit jamais conçu l'objet sur lequel il avoit voulu écrire.

Au reste , quoique notre théorie satisfasse à la réduction du lit des torrens & des rivières , ainsi qu'à la navigation , au hallage & à la flottaison , nous ne devons pas cependant nous dissimuler qu'elle peut être perfectionnée par des observations & des expériences plus nombreuses , & faites sur des courans multipliés qui diffèrent entr'eux par la pente & le volume d'eau. Mais pour cela il seroit essentiel que ces observations & ces expériences se fissent en un grand nombre d'endroits & d'après un plan suivi. En conséquence , nous croyons qu'il seroit à propos que le conseil des Ponts & Chaussées fit imprimer à cet égard un programme qui contiendrait le tableau des observations demandées , & la marche qu'on devroit suivre pour les faire. Ce programme seroit envoyé à tous les ingénieurs de département ; avec recommandation de faire parvenir tous les ans au conseil , le résultat de leur travail sur cet objet. Par ce moyen on parviendroit bientôt à avoir une masse d'observations qui , rapprochées les unes des autres , nous feroient connoître les loix les plus approximatives de la véritable théorie des torrens & des rivières.

Nos lecteurs voudront bien observer que cet ouvrage a été entièrement rédigé pendant notre séjour

à Paris, qu'obligés de nous rendre à notre poste, ce séjour n'a pas été aussi long que nous l'aurions désiré pour la perfection de cet essai, & qu'il est possible qu'il s'y rencontre quelques inexactitudes que nous pouvons néanmoins donner comme très-légères, & que nous espérons qu'on aura l'indulgence de nous pardonner.

Au surplus, comme il reste encore beaucoup à faire & à découvrir dans cette partie, nous n'avons pas la témérité de croire que notre ouvrage ne laisse rien à désirer. Mais nous nous flattons néanmoins, qu'en attendant que nous soyons éclairés par un plus grand nombre d'expériences, on pourra employer avec avantage la théorie que nous donnons au public.

ESSAI

SUR LA THÉORIE

DES TORRENS ET DES RIVIÈRES.

1. **N**ous diviserons cet ouvrage en trois parties.

Division de l'ouvrage.

Dans la première partie, nous traiterons de la théorie des torrens, des rivières & des torrens-rivières.

Dans la seconde, nous exposerons les moyens de les réduire & d'en empêcher les ravages.

Dans la troisième, nous parlerons de la navigation, du ballage & de la flottaison dont elles sont susceptibles.

PREMIÈRE PARTIE.

De la théorie des Torrens & des Rivières.

1. **D**ANS cette partie, après avoir établi les notions préliminaires pour l'intelligence & la suite de cet ouvrage, nous traiterons successivement des objets suivans; savoir:

Division de la première partie.

- 1°. De la théorie des torrens.
- 2°. De celle des rivières jusqu'à la mer.
- 3°. De celle des torrens-rivières.
- 4°. Enfin, des effets produits aux confluens des torrens, des rivières, & des torrens-rivières.

SECTION I.

Notions préliminaires.

§. I.

Observations sur les Montagnes.

L'étude des rivières
exige la connaissance
de la configuration
des parties du globe.

3. Les divers élémens qui entrent dans la théorie des torrens & des rivières, dépendent essentiellement de la hauteur & de la nature des montagnes des pays parcourus dans leur cours ; par conséquent il convient avant tout d'examiner la forme & la configuration de la partie de notre globe qui se trouve au-dessus du niveau des mers dont elle est entourée, ainsi que les révolutions qui paroissent y avoir eu lieu de la part des eaux ; pour cela nous avons besoin de remonter à l'époque de la création de notre planète, & de consulter les monumens de la nature qu'on rencontre à chaque pas. Ce sera en suivant cette route que nous nous éclairerons sur cet objet.

Du reste, nous ne nous proposons pas de donner ici un traité de géologie, nous laissons ce soin aux savans naturalistes qui voudront traiter ce sujet, *ex professo*. Quant à nous, il nous suffira de recueillir diverses observations, desquelles nous tirerons des inductions analogues à notre objet.

Abaissement du ni-
veau des eaux de la
mer d'environ 250
pieds.

4. Il est constant que, parmi les pierres connues sous le nom général de *pierres tendres*, dans la classe des pierres calcaires, la plupart ne sont qu'un assemblage d'une infinité de petits coquillages, parmi lesquels se trouvent assez fréquemment mêlées des coquilles d'huître & d'autres productions marines. Nous pourrions en citer un grand nombre

d'exemples, mais nous nous contenterons d'indiquer la barre qui traverse le chemin d'Aix à Apt, au haut de la montagne entre Cadenet & Lourmarin, dans le département de Vaucluse. L'on sent bien que la formation d'un amas aussi considérable de pareils coquillages a exigé que la mer y séjournât pendant un très-long espace de tems : car il est visible que la chose n'auroit pas pu s'effectuer pendant le court intervalle que l'histoire de Moïse accorde au déluge. Or, les plus hautes carrières de cette nature que nous avons rencontrées ne sont qu'à environ 130 toises au-dessus du niveau actuel de la mer. Donc, la mer a couvert pendant long-tems toutes les terres qui sont aujourd'hui à 130 toises au-dessus de son niveau, & puisque supérieurement à ce terme il ne se rencontre aucun amas pareil de dépouilles marines, mais seulement quelques pétrifications isolées & éparées çà & là, il s'ensuit qu'on doit regarder la hauteur de 130 toises ou environ, comme le point au-delà duquel les eaux de la mer n'ont fait qu'un séjour de peu de durée à la suite de quelque grand bouleversement dans l'ordre de la nature.

5. L'observation suivante prouve pareillement que dans un tems le niveau des eaux de la mer étoit beaucoup plus élevé qu'il n'est aujourd'hui. En parcourant les vallées au fond desquelles se trouvent des rivières qui charrient du gravier, on trouve ordinairement des cailloux roulés, & souvent le gravier pur de ces rivières, à une très-grande hauteur au-dessus de leur lit actuel. Il a donc existé une époque où le lit de ces rivières étoit beaucoup plus élevé qu'il n'est aujourd'hui. Or, on verra par la suite de cet ouvrage que, toutes choses supposées égales, la hauteur de l'embouchure des rivières fixe celle de tous les points de leur cours. D'ailleurs, quiconque est observateur aura pu remarquer, & nous le démontrerons plus bas, qu'en barrant le lit d'une rivière par un *déversoir*,

ce lit s'exhausse en amont à proportion de la hauteur de ce dévervoir , & qu'au contraire il s'abaisse si ce dévervoir est détruit. D'où l'on conclura évidemment qu'on aura le même effet en substituant la mer au dévervoir. Donc , puisque le lit de toutes les rivières a été autrefois beaucoup plus élevé qu'il n'est à présent , il s'ensuit que dans un tems les eaux de la mer s'élevoient beaucoup au-dessus de leur niveau actuel.

6. Nous n'entreprendrons pas d'examiner quelle est la cause de l'abaissement des eaux de la mer. Cette question est bien plus du ressort de l'histoire naturelle que de l'hydraulique. Il nous suffit d'avoir exposé le fait & d'en avoir rapporté les preuves. Quant aux causes, nous les regardons comme étrangères à notre objet , & nous en abandonnons la recherche à ceux qui auront la curiosité de s'en occuper.

Discussion sur l'origine des montagnes.

7. Si les plus hautes montagnes de notre globe n'avoient pas au-delà de 130 toises de hauteur perpendiculaire au-dessus du niveau actuel des eaux de la mer, nous pourrions conclure , avec certitude, que lors de la création, ces eaux couvroient absolument toute la superficie de la terre; mais nous trouvons répandues par-tout des masses énormes de montagnes dont les sommets s'élèvent à une bien plus grande hauteur. Telles sont entr'autres dans l'ancien continent les Pyrénées, les Alpes, & leurs ramifications; le Caucase, le mont Atlas, &c.; & dans le nouveau, les Cordillères, les Apalaches, &c. Les cordillères, par exemple, dans le Pérou, ont au-delà de 3,000 toises. Ces montagnes, aujourd'hui divisées en une infinité de pics & de pointes excessivement variées, accompagnées de déchiremens, & de précipices sans nombre, qui ne présentent presque par-tout que l'image du désordre & du bouleversement; ces montagnes, disons-nous, étoient-elles dans l'origine telles que nous les trouvons à présent? C'est une question que nous allons tâcher de résoudre; question

qu'on ne doit pas regarder comme oiseuse & de pure curiosité ; car nous verrons par la suite que la solution se lie avec la théorie des torrens & des rivières.

8. Il est naturel de croire que dans l'origine des choses le créateur a consolidé la charpente de son édifice par un degré de stabilité au-delà du terme de l'équilibre. Il a donc dû donner un pareil degré de solidité aux montagnes pour empêcher qu'elles ne s'écroulassent d'elles-mêmes. Ce degré de solidité dans les montagnes dépend essentiellement de l'empâtement de leur base, ou ce qui est la même chose, de l'inclinaison de leur talus relativement à l'horizon ou à la ligne du niveau ; or, l'angle d'équilibre pour les terres est de 45 degrés, & il est moindre pour les sables. Donc puisque les observations nous prouvent que dans une infinité de cas les rochers qui couronnent nos montagnes portent sur des matières terrestres, il s'ensuit que dans l'origine le penchant des montagnes devoit former avec l'horizon un angle moindre que 45 degrés ; mais il est très-rare que les montagnes prises dans leur état actuel, n'aient pas quelqu'une de leurs faces dont la déclivité ne soit plus ardue, & ne fasse avec la ligne de niveau un angle sensiblement plus grand que 45 degrés ; donc un pareil état de choses n'a pas été primordialement établi par le créateur.

D'autre part, il est constant par l'expérience journalière que ces dégradations sont habituellement produites par les pluies, les avalanches, le gel & dégel, &c. ; & il n'y a personne d'un certain âge qui ne se soit aperçu des progrès des désordres produits par ces causes ; donc, puisque ces effets augmentent journellement, il est visible qu'en rétrogradant vers l'époque de la création, ils doivent toujours décroître. Donc, lors de la création, ces causes n'ayant pas encore agi, ces effets ne devoient pas subsister.

Ainsi, il paroît démontré de toutes les manières, que

lors de la création les montagnes n'étoient point dégradées ni séparées par des vallées comme elles le sont aujourd'hui, puisque tous ces effets ont été produits par des causes qui n'ont pu agir que postérieurement à cette époque, & que d'ailleurs dans une infinité d'endroits les pentes existantes sont même incompatibles avec la stabilité.

9. Puis donc qu'il n'y avoit alors dans les chaînes de montagnes ni dégradation ni division par des gorges ou vallées, il est bien naturel de croire que chacune de ces chaînes ne formoit qu'une seule et même masse plus ou moins convexe, mais supérieure à la mer, & que cette convexité se propageoit dans tous les sens par une pente plus ou moins forte jusqu'à la superficie des eaux qui couvroient la partie restante du globe. L'observation suivante le prouve d'ailleurs assez.

En effet, qu'on prenne la crête ou ligne culminante de toutes les chaînes de montagnes, on verra que tant d'un côté que de l'autre il se trouve une infinité d'autres montagnes moins élevées que celles de la crête, dont le sommet décroît continuellement de hauteur, ou s'abaisse progressivement à mesure qu'on s'avance de toutes parts vers la mer, ou qu'on s'éloigne de la partie culminante du noyau; d'où l'on conclura, qu'avant que ces masses fussent déchirées & sillonnées par les profondes vallées que nous y remarquons, les divers plans dont l'assemblage formoit leur convexité primitive, passaient à-peu-près par les sommets des différentes montagnes partielles résultantes de toutes les dégradations & de tous les déchiremens qui ont eu lieu depuis l'époque de la création : plans qui par conséquent étoient tous inclinés vers la mer.

10. Si l'abaissement total du niveau des eaux de la mer s'étoit opéré tout à la fois, ou du moins dans un très-court intervalle de tems, on auroit sans doute remarqué que la

superficie des terres abandonnées par cette retraite des eaux, formoit à-peu-près la suite des plans inclinés qui terminoient primordialement la convexité des masses de chaînes de montagnes. Mais cet abaïssement ne s'étant opéré que progressivement & par degrés insensibles, les causes qui ont dégradé la convexité de ces masses ont dû nécessairement agir sur les délaissemens de la mer à mesure qu'ils se découvroient, & c'est aussi ce que les observations nous prouvent.

11. L'on voit donc que par l'abaïssement progressif du niveau des eaux de la mer, l'étendue des continens doit habituellement s'accroître, nonobstant la corrosion que ces eaux exercent en plusieurs endroits sur les côtes; car les corrosions se manifestent toujours par des escarpemens qui n'ont guères lieu qu'aux endroits élevés, et où les progrès de la mer s'opèrent très-lentement. Mais cet abaïssement du niveau des eaux n'est pas la seule cause qui produise un pareil effet. Il y en a deux autres qui agissent d'une manière bien plus sensible.

Accroissement de
la surface des con-
tinens.

La première de ces causes est l'action de la marée, qui en plusieurs contrées, suivant la disposition des lieux et la direction, soit des vents, soit des courans, éjecte continuellement sur les côtes, des sables, des galets, &c. Ces matières étrangères accumulées, exhaussent insensiblement la grève, qui à l'aide, soit de l'industrie humaine, soit des causes qui agissent naturellement sur la partie sèche des continens, devient enfin supérieure aux submersions maritimes. Nous en avons l'exemple en plusieurs endroits des côtes de France sur l'Océan.

La seconde de ces causes consiste dans l'action des fleuves et des rivières à leur embouchure dans la mer. On sait que dans les pluies, les eaux des fleuves et des rivières perdent leur limpidité, & que cet effet est occasionné par le mélange des terres qu'elles détachent des montagnes et de tous les endroits en pente. Ces matières sont donc charriées par

les eaux qui les tiennent en dissolution par leur mouvement, & qui les poussent à leur embouchure vers l'intérieur de la mer. Mais d'un autre côté, la mer, par son agitation continuelle & par sa réaction, tend à les repousser & à les rejeter vers la côte. Elles seront donc déposées à l'endroit où il y aura équilibre entre la force du courant du fleuve et la réaction des eaux de la mer; & c'est - là qu'elles formeront des barres ou des îles, suivant les circonstances & les localités.

L'embouchure du Rhône nous offre un exemple bien remarquable de la rapidité de ce genre d'attérissemens. On fait qu'il y a environ quatre - vingt - cinq ans ce fleuve abandonna son ancien lit appelé *Bras de Fer*, pour se jeter dans le canal des Lônes, où il s'est maintenu jusqu'aujourd'hui. A cette époque, on construisit à son embouchure même la tour Saint-Louis. Or, depuis lors, cette embouchure s'est avancée dans la mer jusqu'à environ 3000 toises au-delà de cette tour qui peut constamment servir de terme de comparaison pour connoître les progrès des attérissemens sur cette plage.

Degré de pente de
ces attérissemens.

11. Les terres qui composant la convexité des masses primitives des montagnes, ont été dès l'origine supérieures au niveau des eaux de la mer, & celles que ces eaux ont laissées à sec en s'abaissant, ont toutes un degré de déclivité bien sensible; & ce degré est plus ou moins considérable suivant la hauteur des montagnes primitives & leur distance aux côtes. Mais il n'en est pas de même des attérissemens dont nous venons de parler (11). Ces attérissemens ont en général très-peu de pente. Il arrive même souvent que non-seulement ils n'en ont point du tout, mais même qu'il y a contre-pente. Dans ce dernier cas, il doit s'y former des marais, & c'est ce qui a particulièrement lieu dans les attérissemens produits par la première cause, ainsi que l'expérience ne le prouve que

que trop sur les côtes occidentales de la France. Lorsqu'au contraire ces attérissemens ne sont pas en nature de marais, & que par conséquent ils ont une certaine pente, cette pente est relative aux alluvions des fleuves & des rivières qui en ont produit l'exhaussement par des dépôts de limon. Mais les eaux de ces fleuves ou rivières en ayant elles-mêmes très-peu en ces endroits, il est visible que par leurs dépôts elles ne peuvent en donner qu'à proportion de la leur, aux attérissemens dont nous parlons.

13. Nous verrons dans le courant de cet ouvrage de quelle manière les eaux des terres & des rivières ont dégradé les masses primitives, ainsi que les montagnes partielles qui en sont résultées. Mais cette cause n'est ni la seule ni la principale qui ait produit les grandes dégradations. Ces dégradations proviennent ordinairement des fondrières qui forment ces précipices affreux dont les flancs des montagnes sont si souvent déchirés; & ces fondrières résultent communément du gel & du dégel, ainsi que des avalanches qui en sont la suite.

En effet, supposons qu'une montagne déjà assez ardue par l'action des eaux pluviales soit couverte d'une couche de neige d'une certaine épaisseur, & qu'aux approches du printemps, la neige superficielle fonde par l'action du soleil, les eaux qui proviendront de cette fonte pénétrant jusqu'à la surface du terrain, détruiront l'adhésion qui existoit entre la terre & la neige, & faisant les fonctions de rouleaux qu'on met sous les grands fardeaux pour les faire mouvoir, elles provoqueront la chute de la neige sur le penchant de la montagne. Or, on sent que dans cette chute la masse de la neige s'accroît continuellement : qu'il en est de même de la vitesse & de la quantité de son mouvement qu'on fait être le produit de la masse par la vitesse, & que par cette prodigieuse augmentation de force une partie des terres, & même des pierres & des rochers de la montagne doit en être détachée

Dégradation des
montagnes par les
fondrières.

pour être entraînée pêle-mêle avec les neiges de l'avalanche : ce qui est parfaitement conforme à l'expérience.

Cause des foudrèes.

14. Il n'est pas même nécessaire dans bien des cas que les montagnes se couvrent de neige pour être ainsi dégradées. La simple action du gel & du dégel suffit. On sait que le gel & le dégel rendent les terres extrêmement friables, qu'ils attaquent même les pierres, les fendillent & les atténuent. Que, dans cet état de choses, il survienne une forte pluie, il est visible que les eaux entraîneront tout ce qui sera détaché de la masse & dégraderont la montagne par-tout où le gel & le dégel auront exercé leur action. Or le dégel dépend, ainsi que les avalanches, de l'action plus ou moins forte du soleil, & cette action étant, toutes choses d'ailleurs égales, proportionnelle à sa durée, on sent bien qu'elle dépend, par là-même, de l'exposition & de la direction du penchant de la montagne qui la reçoit. Il nous reste donc à fixer cette exposition & cette direction.

Quelles sont les limites des foudrèes.

Fig. 1^{re}.

15. La fonte des neiges s'opérant sur les montagnes, particulièrement aux environs de l'équinoxe du printemps, c'est surtout dans cette saison qu'arrivent les éboulemens & les avalanches. Or, à cette époque, l'atmosphère étant encore refroidie par les frimats de l'hiver, cette fonte ne peut guères s'opérer efficacement que par l'action continue du soleil pendant huit ou neuf heures. Tirons donc dans le cercle E S O N (fig. 1^{re}.) les deux diamètres O E & N S qui, se coupant à angles droits, sont supposés se diriger respectivement vers les quatre points cardinaux est, ouest, nord & sud, désignés sur la figure par leurs lettres initiales respectives. Le soleil sera censé se lever en E & se coucher en O. Soient C A & C B les directions extrêmes des faces des montagnes à l'est & à l'ouest qui pourront recevoir, sans interruption, l'action des rayons solaires, pendant huit heures ou environ, dans le courant de la journée. Comme il n'est question ici que d'une approximation, même fort grossière, il seroit ridicule d'employer l'échafaudage des

calculs de la trigonométrie sphérique pour déterminer la valeur des arcs horaires pris à l'horison E S O N. Nous supposons donc simplement que ces arcs sont les mêmes que leurs correspondans sur l'équateur, c'est-à-dire, chacun de 15 degrés.

Le soleil se levant à six heures, arrivera à dix heures au point F & à deux heures du soir au point D. Les arcs E D & F O seront donc chacun de huit heures. Par conséquent, pour que les faces tournées du côté du soleil puissent recevoir ses rayons pendant cet espace de tems, il faut que C D & C F soient respectivement les prolongemens de C A & C B. Il ne s'agit donc plus que d'évaluer, d'après cela, les angles N C A & N C B formés par ces deux lignes & par la ligne N C dirigée nord & sud.

Les arcs E D & F O étant chacun de huit heures, vaudront chacun 120 degrés. Donc, les arcs A E & B O qui sont leurs supplémens, vaudront chacun 60 degrés; mais ces deux derniers ont pour complémens les arcs A N & B N respectivement. Donc les angles N C A & N C B seront chacun de 30 degrés.

Donc si l'on a une montagne dont la crête sinueuse forme une portion quelconque de polygone, toutes les faces tournées du côté du soleil & correspondantes aux portions de la crête qui seront avec la ligne nord & sud des angles au-delà de 30 degrés, seront sujettes aux dégradations que produisent les avalanches & les éboulemens; & elles ne seront qu'accidentellement dans ce cas, lorsque cet angle sera au-dessous de 30 degrés.

16. De-là nous concluerons que les penchans des montagnes postérieurs & opposés à ceux dont nous venons de parler, ne seront que casuellement sujets à ces dégradations. Car pour cela, devant éprouver l'action du soleil pendant environ huit heures, il faudroit que cet astre restât au moins seize heures sur l'horison; & si la montagne étoit dirigée suivant O E, il faudroit qu'il y restât vingt-quatre heures; ce qui n'est pas possible. Il est vrai que dans ce cas le soleil

peut éclairer pendant assez long-tems les revers de ces montagnes. Mais comme ce n'est qu'en les effleurant & d'une manière très-oblique, l'action de ces rayons y devient à-peu-près nulle.

Toutes les montagnes sont en pente douce du côté du nord.

17. Nous pouvons donc dire en général, que les montagnes qui nous paroissent les plus ardues, ont toujours au moins une de leurs faces qui est en pente douce, & que cette face est constamment tournée du côté du nord & opposée au soleil. C'est ce que nous avons toujours remarqué dans la partie des Alpes comprise dans la ci-devant Provence. Ceux qui ont parcouru les montagnes de la Suisse, des Pyrénées, &c. peuvent aussi avoir fait de semblables observations.

Les ouvrages publics doivent être construits sur les faces qui regardent le nord.

18. Supposons à présent qu'une rivière bordée de chaque côté par une chaîne de montagnes qui ne laissent à-peu-près que l'espace nécessaire au passage des eaux, ait sa direction du nord-est au sud-ouest, & qu'il faille de nécessité placer un ouvrage d'utilité publique, tel, par exemple, qu'un chemin, dans cette vallée, ainsi que la chose arrive journellement dans les pays de montagnes. L'angle formé par cette direction & par la ligne nord & sud excédant 30 degrés, on peut être persuadé (15) que la face de cette vallée qui regarde le soleil sera assez généralement dégradée; tandis qu'il n'en sera pas de même de celle qui sera du côté du nord (16). Or dans ce cas, on voit évidemment que si l'on place l'ouvrage à construire sur la première face, il sera exposé à être fréquemment ruiné, & qu'on ne courra pas les mêmes risques en l'établissant sur la face qui regarde le nord.

Utilité de ces observations pour la tactique.

19. Ces observations peuvent être aussi de la plus grande utilité dans la tactique. Qu'il s'agisse, par exemple, d'aller attaquer l'ennemi retranché au haut d'une montagne qui n'offre que des précipices, on doit être assuré, par tout ce que nous avons dit à ce sujet, que la face du nord sera

accessible , & que c'est de ce côté qu'il faudroit diriger l'attaque.

20. Ces mêmes observations peuvent aussi faciliter dans une infinité de cas la dresse des projets des ingénieurs, & diriger d'une manière assez sûre le jugement des Administrations , car il ne faut avoir pour cela qu'une carte bien détaillée , qui présente exactement les montagnes & les vallées des localités ; en comparant la direction de ces montagnes avec la ligne nord & sud , on pourra , sans se porter sur les lieux , prévoir & préjuger les obstacles & les facilités , du moins jusqu'à un certain point.

Et pour faire connaître les projets aux Administrateurs.

21. Nous avons dit (15 & 16) qu'il étoit possible que cauellement & accidentellement les penchans à l'abri des dégradations solaires par leur direction , & leur position vers le nord n'en fussent pas quelquefois exempts. Supposons en effet d'une part , que par l'action d'une rivière qui en corrodera la base , & à la suite de défrichemens mal entendus , ces penchans soient parvenus à un certain degré de déclivité ; & de l'autre , qu'il y ait en divers endroits des filtrations de sources , il est visible que dans ce cas ces penchans seroient dans la classe de ceux dont nous avons parlé (13) , avec cette différence que les éboulemens toujours occasionnés par les eaux , seront de terre & non de neige , & qu'ils auront surtout lieu après les longues pluies. Mais ce cas est particulier , & ne peut être regardé comme une preuve contraire à ce que nous avons dit.

Exception à la règle sur les limites des jourdières.

22. Quoique les fondrières ne se rapportent pas directement aux dégradations qui ont été produites sur les masses de montagnes , par les torrens & les rivières ; cependant , comme cet objet tient à la déclivité des montagnes ; que cette déclivité est un des élémens de la théorie des torrens & des rivières ; que d'ailleurs , ce même objet a un très-grand rapport avec les travaux du ressort du génie , & que personne ,

que nous sachions, n'en a parlé jusqu'à présent, nous avons cru, d'après ces motifs, devoir l'exposer dans cet ouvrage, comme pouvant être utile dans un grand nombre de cas, & sur-tout, lorsqu'il s'agit de la construction de chemins dans les pays de montagnes.

Nous allons à présent parler de l'origine des sources & des fontaines, dont les eaux réunies forment les fleuves & les rivières.

§. II.

De l'origine des Sources & des Rivières.

L'air & la chaleur
sont les principaux
agens des sources.

13. Ce sujet a déjà été traité fort au long & dans le plus grand détail, par un grand nombre d'auteurs, parmi lesquels on distingue sur-tout Mariotte : ainsi, nous n'en dirons que deux mots en faveur de ceux de nos lecteurs qui n'auront pas encore des connoissances exactes à cet égard.

L'air & la chaleur étant les deux agens principaux qui coopèrent à la formation des sources, il est essentiel d'établir, avant tout, quelques principes qui s'y rapportent, & qui servent de base à cet objet.

L'air est essentiel-
lement nécessaire à la
vie.

14. *L'air est essentiellement nécessaire à la vie.* Les expériences multipliées qu'on a faites, par le moyen de la machine pneumatique, ne laissent aucun doute à cet égard. Qu'on mette un oiseau, ou tout autre animal, sous le récipient, & qu'on fasse ensuite le vuide, on verra bientôt cet animal expirer.

L'air enveloppe
tout le globe.

15. *L'air est répandu tout autour du globe terrestre.* Car les voyageurs sont montés au sommet des plus hautes montagnes ; donc (14) il y avoit de l'air. D'ailleurs, la même chose est prouvée par les voyageurs aériens, qui, de nos jours, se sont élevés à de très-grandes hauteurs, par le moyen des aérostats.

L'air, ainsi répandu autour de la terre, forme ce que nous appelons l'*atmosphère*.

16. *L'air est un fluide compressible & élastique.* Les ballons à jouer en sont une preuve à la portée de tout le monde. On fait que ces sortes de ballons sont remplis d'air comprimé, & l'on voit qu'en tombant à terre, ils se relèvent à plusieurs reprises.

L'air est compressible & élastique.

17. *Le poids d'une colonne d'air de l'atmosphère est égal à celui d'une colonne d'eau de même base & de 32 pieds de hauteur.* La preuve en est, que dans les pompes aspirantes, l'eau qui monte par la seule pression de l'air, ne s'élève que jusqu'à cette hauteur.

Poids d'une colonne d'air.

18. *D'où il suit que l'air est un fluide pesant.* Car (17) si la colonne entière a un poids, les parties intégrantes doivent aussi en avoir un, puisque le poids du tout se compose de celui des parties.

Donc l'air est un fluide pesant.

19. L'expérience prouve que le poids de l'air, pris à la surface de la terre, n'est qu'environ que la huit centième partie de celui de l'eau : d'où on conclut que le pied cube d'eau pesant soixante-dix livres, le pied cube d'air pèse à-peu-près 1,4 onces.

Poids d'un pied cube d'air à la surface de la terre.

30. *La densité de l'air décroît en s'élevant au-dessus de la surface de la terre.* Soient ABCD (fig. 1.) la surface de la terre, & A'B'C'D' la surface présumée de l'atmosphère. Partageons l'air de l'atmosphère en une infinité de couches concentriques à la terre, & désignées par les nombres naturels 1 2 3 4, &c. chaque couche sera chargée du poids de toutes les couches supérieures. Donc la couche 1 sera plus chargée que la couche 2 ; celle-ci plus que la couche 3, & ainsi de suite. Mais (16) l'air est compressible. Donc, plus il sera chargé, plus il sera comprimé, & plus il aura de densité : donc les couches inférieures seront plus denses que les couches supérieures, & par conséquent la densité de l'air doit continuellement décroître en s'élevant au-dessus de la surface de la terre.

La densité de l'air décroît en s'élevant au-dessus de la surface du globe.

Fig. 1^{re}

L'expérience vient à l'appui de cette démonstration. Ceux qui sont montés au sommet des plus hautes montagnes, ou qui

se sont élevés à une très-grande hauteur par le moyen des aérostats, se sont aperçus que leur respiration y étoit gênée; ce qui ne pouvoit avoir lieu que par un excès de rareté dans l'air.

Conséquence qui
en résulte pour l'as-
cension des corps lé-
gers.

31. *Donc, si un corps est spécifiquement plus léger que la couche d'air dans laquelle il se trouve, il s'élèvera jusqu'à ce qu'il soit parvenu à la couche de même densité.* La chose est démontrée par les principes d'hydrostatique. En effet, un corps plongé dans un fluide, perd autant de son poids que pèse le volume de fluide déplacé. Donc, si le corps pèse moins qu'un pareil volume de fluide, il sera poussé de bas en haut par le fluide, avec une force égale à la différence des poids : donc le corps ne s'arrêtera que lorsque cette différence sera nulle; c'est-à-dire, lorsqu'il sera parvenu à une couche de même pesanteur spécifique.

La chose est d'ailleurs prouvée par l'ascension des ballons aérostatiques qui s'élèvent par l'action du feu. Ces ballons montent jusqu'à la hauteur des couches d'air, dont la densité est telle que le volume déplacé pèse autant que le système; mais ils descendent à mesure que la chaleur diminuant, l'air entre dans la machine, & le système devient plus pesant.

La chaleur con-
vertit l'eau en va-
peurs.

32. *L'action du feu ou la chaleur convertit l'eau en vapeur.* On sait, en effet, par expérience, que la chaleur dilate tous les corps; elle doit donc produire, & elle produit réellement le même effet sur l'eau.

C'est aussi ce qui est amplement prouvé par toutes les opérations chimiques. Mais comme ces opérations ne sont pas connues de tout le monde, & que nous voulons nous mettre à la portée de tous nos lecteurs, nous allons citer un exemple qui n'est ignoré de personne.

Qu'on mette sur le feu un vase avec de l'eau, & qu'on couvre ce vase d'un couvercle, aussi-tôt que la chaleur commence à se faire sentir à l'eau, on s'apercevra que le dessous du couvercle devient

devient humide : or, cette humidité ne peut provenir que de l'eau contenue dans le vase, & qui s'élève en vapeur.

33. *Si l'eau contenue dans le vase est mêlée avec des parties hétérogènes, ces dernières resteront dans le vase, & l'eau seule s'évaporer.* C'est ce qu'on voit évidemment, dans le cas où le vase dont nous venons de parler seroit une casserolle contenant un ragoût quelconque : l'eau seule s'attache à son couvercle.

L'eau s'évapore sans mélange de parties hétérogènes.

34. *L'action du soleil produit sur l'eau le même effet que celle du feu.* Car les rayons solaires sont toujours accompagnés d'une certaine chaleur. Cette chaleur doit donc opérer le même effet que celle du feu, dont nous venons de parler (32 & 33).

L'action du soleil convertit l'eau en vapeurs.

On peut d'ailleurs s'en convaincre par l'expérience. Qu'on expose au soleil un vase avec de l'eau, on s'apercevra que le volume de cette eau diminuera d'autant plus que la chaleur du soleil sera plus grande.

35. *L'eau convertie en vapeurs, peut occuper un volume 14000 fois plus grand que dans son état naturel.* La chose est démontrée par des expériences qu'on trouve dans tous les ouvrages de physique. Nous observerons seulement ici que le volume de l'eau convertie en vapeur est d'autant plus grand, que la chaleur est plus forte ; ce qui est naturel, les effets étant toujours proportionnels aux causes qui les produisent.

Volume de l'eau convertie en vapeur.

36. Nous avons dit ci-dessus (29) que la pesanteur spécifique de l'eau prise dans son état naturel est à celle de l'air prise à la surface de la terre :: 1 : 800 ou à-peu-près donc :

L'eau convertie en vapeur s'élève dans l'atmosphère.

1°. Si l'eau convertie en vapeur prend un volume de 800 fois plus grand que celui qu'elle a dans son état naturel, elle fera, dans ce nouvel état, de même densité que l'air ambiant avec lequel elle se mêlera alors nécessairement : car telle est la propriété de deux fluides de même densité.

2°. Si cette eau prend par l'évaporation un volume plus considérable, elle doit s'élever à travers les couches d'air qui seront plus denses de la même manière, que l'huile, par

exemple , s'élève à travers l'eau ; & elle montera jusqu'à la hauteur de la couche qui sera de même densité (30 & 31).

La moindre chaleur suffit pour l'évaporation de l'eau.

37. *L'eau n'a besoin que d'un très-petit degré de chaleur pour prendre le volume relatif à l'évaporation.* C'est encore une observation que tout le monde peut faire. On verra que dans le vase mentionné ci-dessus (32) l'humidité se manifeste au-dessous du couvercle avant que l'eau soit parvenue à l'état de tièdeur.

L'action du vent produit aussi l'évaporation de l'eau.

38. *L'action du vent produit aussi l'évaporation de l'eau.* Pour le démontrer , supposons une superficie déterminée couverte d'eau. Le vent n'étant autre chose que l'agitation de l'atmosphère , renouvellera continuellement la colonne d'air qui répond à cette superficie , & en même tems il atténuera & divisera les parties d'eau les plus exposées à son action. Ces particules ainsi atténuées deviendront plus légères que la couche d'air contigu , & s'élèveront dans l'atmosphère.

Si l'on veut s'en assurer par l'expérience , qu'on expose au vent un vase découvert & plein d'eau ; on ne tardera pas de s'apercevoir de l'évaporation , par l'abaissement de la superficie de cette eau.

D'autre part , qu'on jette les yeux sur l'horizon ; on le verra bien plus chargé de vapeurs par un tems couvert , que par un tems calme.

L'évaporation des eaux sur la surface du globe forme les nuages & les pluies.

39. Ces principes préliminaires posés , il nous sera aisé d'expliquer l'origine des eaux qui alimentent nos sources & nos rivières.

Les eaux couvrent la plus grande partie de la surface de notre globe , soit par la mer , soit par les lacs , les étangs , & les marais ; soit enfin par les fleuves & les rivières. Les parties superficielles de ces eaux étant immédiatement exposées à l'action des rayons solaires & des vents , sont converties en vapeurs , (34 , 37 & 38) & elles s'élèvent à une certaine hauteur dans l'atmosphère (36 1^o.) sans aucun mélange de parties salines

ni étrangères quelconques (33). C'est-là que suivant la nature & la direction des vents qui régnent dans cette région de l'air , ces vapeurs se condensent , forment des nuages , & devenant plus pesantes que l'air , tombent sur la surface de la terre , tantôt sous la forme de pluie douce , tantôt par *averse* , et sous la forme d'orage , selon les circonstances & l'état de l'atmosphère. Telle est l'origine des eaux pluviales. Or , ce sont ces eaux qui alimentent nos sources & nos rivières , ainsi que nous allons voir.

40. Il tombe moyennement & annuellement en France une couche d'eau pluviale de 20 pouces ou environ d'épaisseur. Sur le reste de la surface du globe , il y a quelque pays où il en tombe moins. Mais en compensation , il y en a plusieurs où il en tombe une beaucoup plus grande quantité. Il y en a même quelques-uns où il en tombe près de 100 pouces. Ces variations , dans la quantité d'eau pluviale , dépendent de la direction des vents qui poussent les nuages , de la position , ainsi que de la hauteur des chaînes de montagnes qui les arrêtent , &c. Nous ne pouvons pas dire que la quantité moyenne d'eau pluviale qui tombe annuellement en France soit la quantité moyenne qui tombe sur le globe : car la plupart des autres pays , tant du nord que du midi , ayant des pluies beaucoup plus abondantes que nous , tout nous indique au contraire que cette quantité moyenne doit être au-dessus de 20 pouces pour toute la surface de la terre. Mais comme les observations météorologiques nous manquent à cet égard , nous ne pouvons pas assigner cette quantité d'une manière aussi précise que pour la France. Il s'agit de savoir à présent si l'évaporation seule peut suffire à une aussi grande quantité d'eau.

Quelle est la quantité d'eau pluviale qui tombe dans une année.

41. Dans la partie méridionale de la France , l'évaporation annuelle sur la surface des lacs , & des étangs , est ordinairement de 36 pouces , lorsqu'il régne beaucoup de vents ,

Quelle est l'évaporation annuelle.

ou des grandes chaleurs, elle va jusqu'à 40 pouces, & en général c'est-là son *maximum*. Quelquefois aussi elle est moindre que 36 pouces; & cela par la raison contraire. Mais 36 pouces doivent être regardés comme le terme moyen de l'évaporation annuelle dans tout le midi de la France.

41. On sent facilement que cette évaporation doit être plus grande dans les pays plus voisins de l'équateur, & qu'elle doit être moindre dans ceux plus voisins des pôles; les premiers étant plus chauds & les seconds plus froids. Cependant comme la partie méridionale de la France est sous la latitude moyenne de 45 degrés, nous pouvons regarder l'évaporation moyenne qui y a lieu, comme l'évaporation moyenne sur toute la surface du globe. Ainti l'évaporation moyenne & annuelle qui a lieu sur les mers, les lacs, les étangs, les marais, les fleuves & les rivières, sur toute la surface du globe, doit être présumée d'environ 36 pouces.

L'évaporation annuelle suffit amplement pour fournir aux pluies.

43. D'où il est aisé de conclure (40) que l'évaporation qui a lieu sur les eaux diminuées sur la superficie du globe, suffit amplement pour fournir aux pluies.

Voyons à présent quel est le mécanisme dont la providence se sert pour alimenter les sources & les rivières par le moyen des pluies.

Division des eaux pluviales en diverses classes.

44. Parmi les eaux pluviales, les unes s'écoulent superficiellement à mesure qu'elles tombent, & elles se rendent directement & immédiatement aux torrens & aux rivières dont elles forment les crues. C'est ce qui arrive sur-tout par les orages & les *averses*; parce que, dans ce cas, les eaux n'ont pas le tems de filtrer à travers les terres. Les autres, au contraire, & ce sont celles qui résultent des pluies douces ou de la fonte insensible des neiges; les autres, disons-nous, pénètrent insensiblement & s'infilent dans la terre. Ces dernières doivent être divisées en trois classes.

Les eaux de la première classe sont celles qui, humectant

les terres superficielles, sont enlevées de nouveau par l'évaporation produite par l'action, soit du vent, soit du soleil; on le voit évidemment dans les campagnes. Peu après une pluie, la couche de terre de la superficie est tout-à-fait sèche, tandis que les couches inférieures conservent leur humidité.

Les eaux de la seconde classe sont celles qui sont employées à la végétation de toutes les plantes.

Enfin, les eaux de la troisième classe sont celles qui après avoir plus ou moins filtré dans l'intérieur de la terre, reviennent à la surface & forment les sources & les fontaines. Nous allons voir de quelle manière elles remplissent cet objet.

45. Les fondrières des montagnes, en nous présentant des flancs tout-à-fait dégradés & presque taillés à pic, nous découvrent une infinité de couches de différentes matières, telles que de pierre, d'argile, &c. Ces couches sont ordinairement parallèles entr'elles : rarement elles sont horizontales ou de niveau, & presque toujours elles sont plus ou moins inclinées. Or, ce n'est pas-là seulement la contexture des montagnes. Les pays en plaine nous offrent la même conformation intérieure, ainsi qu'on s'en est convaincu par les profondes excavations qui ont été faites en divers endroits.

Comment les eaux
pluviales forment les
sources.

D'autre part, en parcourant les montagnes dont la superficie a subi des dégradations tant soit peu considérables, nous rencontrons à chaque pas des cavernes plus ou moins grandes; sur le nombre, on en voit plusieurs d'une capacité immense, & dont on n'a jamais pu trouver la fin. Dans presque toutes on remarque des filtrations d'eau qui s'amassent au fond, & y forment des réservoirs; d'où l'on peut conclure qu'il y en a une infinité d'occultes, & qui néanmoins ont les mêmes propriétés que celles qui sont accessibles.

Cela posé, si les eaux pluviales de la troisième classe (44),

après avoir plus ou moins filtré, rencontrent une couche imperméable, telle, par exemple, qu'une couche d'argile, de pierres sans gerçures, &c.; elles suivront cette couche dans le sens de la pente, jusqu'à ce qu'elles arrivent à la surface du terrain où elles paroîtront en plus ou moins grande quantité, suivant l'étendue de la superficie dont les eaux, ainsi filtrées, auront été interceptées par cette même couche. Ces exemples sont très-fréquens dans les montagnes à fondrières où l'on peut s'assurer du fait à chaque pas.

Si cette couche, qui intercepte les eaux filtrées aboutit à une caverne, les eaux s'y amasseront au fond, & parvenues à un certain point d'élévation, elles se feront jour par la charge ou pression, & s'évacueront en suivant quelque autre couche d'argile ou de rocher. C'est de-là que nous viennent les sources tant soit peu abondantes.

Preuve qui confirme que les sources proviennent des eaux pluviales.

46. L'observation suivante prouve d'une manière bien sensible, que c'est aux eaux pluviales de la troisième classe (44) que nous devons les sources dont nous venons de parler. Ces sources augmentent toujours après les pluies longues & douces, & leur augmentation est d'autant plus grande, que ces pluies durent plus long-tems; au contraire, elles diminuent par un tems de sécheresse; quelquefois même elles tarissent, lorsque la sécheresse est fort longue. Donc, puisque les variations des sources sont constamment proportionnelles à celles des pluies, il est visible, par ce rapport, que les sources proviennent des eaux pluviales, ainsi que nous l'avons dit (45).

47. Nous avons dit (45), que les cavernes nous donnoient les sources tant soit peu considérables; en effet, on sent au premier abord, qu'une caverne doit couper un grand nombre de couches, & sur une étendue proportionnelle à sa capacité. Elle recevra donc une quantité d'eau d'autant plus grande à proportion. Il peut même arriver qu'elle intercepte les écoule-

mens d'autres cavernes; ce qui augmentera d'autant plus le volume de ses eaux.

48. Comme une rivière reçoit dans son lit un plus ou moins grand nombre de torrens & de rivières, suivant la longueur de son cours, & que son volume d'eau se grossit à proportion par les eaux de tous ces affluens; de même aussi, un écoulement souterrain peut en recevoir plusieurs autres sur sa route intérieure, & former ainsi, suivant les circonstances, une source plus ou moins volumineuse. C'est ainsi, sans doute, que se forme entr'autres la fameuse fontaine de Vaucluse, en ramassant sur sa route une partie des eaux de la chaîne de montagnes du *Lébon*.

Comment se forment les grandes sources telles que celle de Vaucluse.

49. Il peut arriver que la couche conductrice aboutisse au-dessous du niveau des eaux de la mer. Dans ce cas, l'évacuation se fait immédiatement dans le sein même de la mer, & alors elle est invisible.

Les sources des pays de plaine se perdent souvent au-dessous du niveau des eaux de la mer.

C'est ce qui doit arriver, sur-tout, aux eaux pluviales des pays en plaine. Dans ces pays, les eaux pluviales de la troisième classe (44), sont beaucoup plus abondantes que dans les pays de montagnes, dont la déclivité s'oppose à la filtration. Il devrait donc y avoir plus de sources dans les pays de plaine que dans ceux de montagnes, & cependant c'est le contraire; par conséquent, ces eaux ne peuvent s'évacuer en grande partie qu'au-dessous du niveau de la mer.

50. Mariotte avoit comparé la dépense d'eau de la Seine, prise à Paris, avec la quantité d'eau pluviale qui tombe sur les pays qui fournissent tant à cette rivière qu'à ses affluens. Des auteurs italiens ont fait la même comparaison entre la dépense du Pô, en Lombardie, & les eaux pluviales des pays qui alimentent ce fleuve & les rivières qu'il reçoit. Les uns & les autres se sont convaincus par les résultats de leur comparaison que l'origine des fontaines & des rivières n'est due qu'aux eaux pluviales, ainsi que nous l'avons démontré.

Conclusion de la
discussion sur l'ori-
gine des sources.

51. Nous pourrions entrer ici dans un grand nombre de détails aussi curieux qu'intéressans : car on sent que le champ est fort vaste. Mais nous ne nous sommes proposés que de faire connoître l'origine & la cause des sources & des rivières. Nous croyons avoir rempli cette tâche, par ce que nous venons de dire à cet égard, ainsi nous ne pousserons pas plus loin ce sujet.

Nous concluerons seulement, en terminant ce paragraphe, que, d'après tout ce que nous avons dit sur cet objet :

1°. Les eaux des sources se rendant aux torrens & aux rivières, comme aux endroits les plus bas, alimentent ces torrens & ces rivières dans leur état habituel.

2°. Les eaux des sources devenant plus ou moins abondantes suivant les pluies ou la sécheresse (46), les torrens & les rivières participent à cette augmentation ou à cette diminution.

3°. Les eaux pluviales qui s'écoulent sur la surface de la terre sans aucune espèce de filtration, sont celles qui occasionnent les crues des torrens & des rivières, ainsi qu'il a été dit (44). C'est dans ce dernier état que ces courans sont pernicieux, & qu'ils méritent de fixer notre attention pour en prévenir les ravages.

§. III.

Observations générales sur les Torrens & les Rivières.

52. Nous avons dit (8) que l'expérience journalière prouvoit que les eaux pluviales étoient la principale cause de la division des masses totales primitives (9) en une infinité de montagnes partielles ; nous exposerons, dans les sections suivantes, les loix d'après lesquelles cette cause a agi. Mais, en attendant, il convient d'entrer ici dans quelques détails préliminaires à ce sujet.

53. Si l'on jette les yeux sur un pays montueux, on verra 1°. que les montagnes n'ont pas de penchans unis & continus, & qu'outre les fondrières & les précipices dont nous avons parlé (13), ces penchans sont sillonnés en général d'une infinité de bas-fonds & de ravins où les eaux pluviales se rendent comme aux endroits les plus bas, & par où elles s'écoulent; 2°. que tous ces ravins se réunissent ensuite successivement dans des vallons qui se forment au bas des montagnes & qui séparent ces mêmes montagnes les unes d'avec les autres; 3°. Enfin que ces vallons se réunissent, de la même manière, dans des vallées encore plus basses & qui séparent non seulement les montagnes, mais encore les chaînes des montagnes & leurs ramifications.

Les masses de montagnes sont sillonnées de vallées de divers ordres.

54. Tous ces déchiremens des masses primitives ont été produits par les eaux pluviales, ainsi qu'on va voir.

Ces vallées ont été formées par les eaux pluviales.

Supposons qu'un orage soit tombé sur une des masses primitives : les eaux de cet orage étant trop abondantes pour être absorbées par la terre à mesure qu'elles toiboient, une partie aura commencé à s'écouler sur le penchant, comme sur un plan incliné le long duquel sa vitesse se fera continuellement accélérée. D'autre part, son volume, en descendant, se fera aussi continuellement accru. La force augmentant donc, à chaque instant, par l'augmentation du volume & de la vitesse, cette partie des eaux non absorbées aura agi sur le penchant, & aura commencé à le sillonner de ravins dont la position & la direction auront été relatives aux circonstances & aux localités.

Le cours des eaux superficielles augmentant, ces ravins partiels se seront réunis successivement, & le volume d'eau qu'ils auront fourni s'augmentant ainsi continuellement, aura creusé un ravin commun du second ordre, beaucoup plus considérable que les ravins partiels & primitifs ou du premier ordre.

Les ravins du second ordre venant pareillement à se réunir entr'eux, auront formé des ravins d'un ordre supérieur dont le

volume d'eau & les dimensions auront été d'autant plus considérables, qu'ils s'éloignoient davantage du point culminant de la masse primitive.

Que dans la suite il soit survenu d'autres orages, le lit de tous ces ravins se fera toujours plus agrandi & plus approfondi, jusqu'à ce qu'il ait pu prendre un degré de pente relatif au volume d'eau, à l'éloignement de la mer & à la hauteur de la masse sillonnée.

On sent, au premier abord, que ces ravins de tous les ordres devenant toujours plus profonds, & les terres des masses primitives étant continuellement emportées par ces eaux d'orage, ces mêmes masses auront dû se partager en une infinité de montagnes partielles, telles que celles qui forment le groupe des Alpes, des Pyrénées, des Cordillères, &c.

On sent aussi facilement que tous ces ravins de différens ordres ont dû produire pareillement des vallées plus ou moins grandes & plus ou moins étendues proportionnellement au volume des eaux qu'ils recevoient; vallées qu'on doit aussi, par la même raison, distinguer par ordres.

On sent enfin que toutes ces vallées devant être nécessairement séparées entr'elles par des chaînes de montagnes, il en est résulté que les groupes se sont partagés en une infinité de ramifications plus ou moins étendues, suivant les lieux & les circonstances.

La raison nous dit assez que telle a été, sans contredit, l'origine de toutes les vallées qui sillonnent les continens & les îles.

Plus un pays est
montré, plus on y
trouve des sources.

55. Nous avons remarqué (45) que les montagnes étoient composées de couches de diverses matières; d'où l'on doit conclure que telle étoit aussi la con texture intérieure des masses primitives supérieures au niveau de la mer. Ces couches des masses primitives ont donc été coupées & interrompues par la formation des vallées. Et puisque, d'après ce nous avons dit au

même n. 45, ces mêmes couches sont les conducteurs des eaux de source; il s'enfuit que ces eaux sont aujourd'hui interceptées en très-grande partie par les vallées où elles doivent nécessairement se rendre comme aux endroits les plus bas, ainsi qu'il a déjà été dit (51 1^o.); & c'est la raison pour laquelle plus un pays est montueux, plus on trouve de sources.

56. Les eaux de ces sources tombent d'abord dans les ravins & les fondrières, dont les torrens & les avalanches ont sillonné nos montagnes. C'est par cette voie qu'elles se rendent ensuite aux vallées des ordres supérieurs, pour former & alimenter les fleuves & les rivières dans leur état ordinaire.

La réunion des eaux des sources forme les fleuves & les rivières.

57. Nous avons observé (46), que le volume des sources varioit suivant les tems; qu'il augmentoit par une pluie longue & douce, & qu'il diminuoit par la sécheresse. D'où il suit que les rivières doivent éprouver les mêmes vicissitudes dans les mêmes circonstances; c'est-à-dire, qu'abstraction faite des eaux pluviales qui s'écoulent sur la superficie de la terre, sans filtrer dans l'intérieur, leur volume augmentera par une pluie longue & douce, & qu'il diminuera par la sécheresse; ce qui est conforme à l'expérience journalière.

Le volume d'eau des rivières augmente par les pluies, & diminue par la sécheresse.

58. Les eaux de source provenant des eaux pluviales, & étant, en général, assez uniformément interceptées par les vallées, on peut dire qu'assez ordinairement le volume réuni de ces eaux, doit être à-peu-près en proportion avec la superficie qui les fournit, toutes choses d'ailleurs supposées égales. Donc, puisque (56) ce sont ces eaux qui forment les rivières dans leur état ordinaire, l'on peut dire que le volume des eaux de deux rivières qui prennent leurs sources dans des pays de montagnes, est à-peu-près proportionnel à la superficie du terrain qui les alimente.

Rapport des volumes d'eau de deux rivières.

La même comparaison aura pareillement lieu entre les volumes ordinaires d'eau de deux rivières en pays de plaine, puisqu'elles sont aussi formées par les eaux de sources. Mais on

ne pourroit pas établir une pareille comparaison entre deux rivières, dont l'une seroit en pays de plaine, & l'autre en pays de montagnes; car nous avons vu (55) que plus un pays est montueux, plus il y a de sources.

Utilité de ce rapport dans le génie civil & militaire.

59. Ce que nous venons de dire (58), peut être très-utile pour l'organisation de plusieurs projets, sur-tout relativement à la navigation & à la flottaison des rivières, ainsi qu'à la dérivation des canaux d'arrosage, où l'on a essentiellement besoin de connoître, du moins à-peu-près, le volume d'eau ordinaire des rivières sur lesquelles on a à opérer. En effet, si l'on connoissoit le volume d'eau ordinaire d'une rivière, & la superficie du terrain qui le fournit, il est visible que par le moyen d'une carte bien exacte, on pourroit, avant de se porter sur les lieux, déterminer, à quelque chose près, par comparaison, celui de la rivière dont il s'agit.

La même chose peut aussi être très-avantageuse dans beaucoup de circonstances, pour les opérations militaires en pays ennemi; car, pour tenter, par exemple, le passage d'une rivière, il importe beaucoup de connoître, entr'autres choses, la masse ordinaire de ses eaux.

Dans l'un & l'autre cas, la chose mérite d'être prise en considération avec d'autant plus de raison, que les Administrations pourroient, en quelque façon, juger, soit des projets, soit des opérations qui s'y rapportent, sans se transporter sur les lieux; & que, pour cela, une carte bien exacte & amplement détaillée leur suffiroit.

60. Du n. 58 il suit que le volume ordinaire des eaux d'une rivière, augmente ou diminue d'autant plus qu'on s'éloigne ou qu'on s'approche davantage de son origine,

Car 1°. plus on s'éloigne de son origine, plus l'étendue du terrain dont les sources l'alimentent devient considérable, & par conséquent toutes choses d'ailleurs égales, plus il y aura de sources qui se rendront dans son lit.

1°. Au contraire, plus on remontera vers son origine, plus cette étendue de terrain diminuera : il en sera de même du nombre des sources qui l'alimentent.

61. Les rivières, prises dans leur état ordinaire, ont toujours leurs eaux claires & limpides, puisque les eaux de sources sont constamment telles ; si les eaux se troublent, on doit conclure qu'elles ne sont pas toutes des eaux des sources nourricières, & qu'il y en a d'étrangères qui s'y sont mêlées & y ont transporté des matières hétérogènes & terrestres ; à moins que quelque cause particulière, telle, par exemple, que le vent, n'y eût porté du sable & du limon, des bords ou des environs, ce qui pourroit produire le même effet, sans aucun mélange d'eaux étrangères. Par conséquent, ce cas excepté, on peut conclure que toutes les fois que les eaux d'une rivière sont troubles, elles ne sont plus dans leur état ordinaire, & que leur volume est augmenté.

Les troubles des rivières indiquent une augmentation dans le volume de leurs eaux.

62. Les troubles, dans les rivières, proviennent ordinairement de l'adjonction des eaux pluviales qui, par un orage ou une averse, s'écoulent superficiellement, sans filtrer dans la terre. Ces eaux, dans leur cours, sur le penchant des terrains en pente, se chargent de matières terrestres, qu'elles tiennent en dissolution & qu'elles transportent, par la voie des torrens, dans les rivières, dont elles troublent alors la limpidité. Ce sont ces eaux qui, comme nous l'avons déjà dit (44 & 51. 3°.), occasionnent les crues ; ainsi, les crues ne sont autre chose que l'augmentation du volume des eaux d'un torrent ou d'une rivière, prouvue par les eaux pluviales qui s'écoulent superficiellement & sans filtration.

Ici proviennent les troubles des rivières.

63. Si une pluie est générale, la crue d'eau sera d'autant plus forte, & la durée d'autant plus longue, que le pays d'où les eaux viennent sera plus étendu, toutes choses d'ailleurs égales.

Loi des crues des rivières par une pluie générale.

1°. Les eaux pluviales qui forment la crue, partent de tous les points de la surface qui soutient. Donc en regardant chacun de ces points, comme une source extrêmement petite, dont les

eaux se rendent au torrent ou à la rivière, il y aura d'autant plus de sources nourricières, que la surface qui fournit sera plus étendue. Donc (58) plus cette surface sera étendue, plus elle fournira; & par conséquent plus la crue sera forte.

2°. La crue n'étant autre chose que l'écoulement des eaux qui la forment, sa durée se mesurera par celle de cet écoulement. Elle ne finira donc qu'à l'arrivée des eaux pluviales qui sont tombées vers la source du torrent ou de la rivière, & aux points les plus éloignés de celui qu'on prend, sur la longueur du cours, pour terme de comparaison: car il est visible que la pluie finie, ces eaux arriveront les dernières. Or, elles arriveront d'autant plus tard, qu'elles viendront de plus loin, ou que le pays dont il s'agit sera plus étendu.

Au surplus, nous avons supposé que tout, d'ailleurs, étoit égal, c'est-à-dire que le pays étoit uniformément montueux, les montagnes uniformément ardues, uniformément couvertes de bois, &c.; car on sent bien que toutes ces variétés doivent influer sur les crues; mais comme la chose n'a jamais exactement lieu, & que les localités sont variées à l'infini, il s'en suit qu'on ne doit regarder cette démonstration que comme approximative, & non comme rigoureuse ni géométrique. Cependant, elle suffit pour notre objet; car, dans cette partie, on ne peut atteindre qu'à des à-peu-près, ainsi qu'on doit le sentir.

Conditions pour le
maximum des crues.

64. *La crue d'eau, par une pluie générale, sera la plus forte, dont le torrent soit susceptible, lorsque les eaux des points les plus éloignés arriveront au point de comparaison pris sur le cours du torrent ou de la rivière, avant la fin de l'écoulement des eaux des points les plus proches.*

La chose est évidente, puisque, dans ce cas, les eaux de tous les points de la superficie qui fournit, passeront en même-temps au terme de comparaison.

65. *Il suit de-là, que si les eaux les plus éloignées n'arrivent*

qu'après l'entier écoulement des plus proches, la crue ne parviendra pas au MAXIMUM. La chose arrivera lorsque la pluie ne durera pas assez long-tems pour donner aux eaux, les plus éloignées, le tems d'arriver avant la fin de l'écoulement des eaux les plus proches.

66. Par conséquent, pour la crue la plus forte possible, la pluie doit être d'autant plus longue, que le pays arrose par la rivière sera plus étendu.

67. La fonte de la neige, par un vent chaud, équivaut à une pluie générale. La chose est évidente. On peut même ajouter qu'une pareille fonte étant uniforme, doit donner plus d'exactitude & de précision à la démonstration de la proposition du n. 63.

68. Toutes choses d'ailleurs égales, les crues sont d'autant plus fortes que les pays sont plus montueux : car, la déclivité facilite l'écoulement superficiel des eaux pluviales, & est un obstacle à la filtration à travers la terre. Donc, plus le pays est montueux, plus le volume d'eau qui s'écoulera superficiellement sera considérable. Donc aussi, plus la crue sera forte.

Les crues seront plus fortes dans les pays de montagnes.

69. Il suit de cette proposition, que dans les pays de plaines, les crues des rivières seront moins fortes que dans les pays de montagnes, toutes choses d'ailleurs égales ; car par les raisons inverses du nombre précédent, le terrain ayant peu de déclivité, l'écoulement superficiel des eaux pluviales y sera moindre que dans les pays de montagnes.

Elles seront moins fortes dans les pays de plaines.

70. Toutes choses d'ailleurs égales, dans les pays montueux, les crues seront d'autant plus grandes que les montagnes seront moins boisées & plus décharnées.

Elles seront d'autant plus fortes, que les montagnes seront moins boisées & plus décharnées.

1°. Les arbres & les arbrustes interceptent par leurs branches & leurs feuilles, les gouttes d'eau qui tombant ensuite par intervalles, ont le tems de filtrer à travers la terre ; par conséquent, cela ne pouvant pas avoir lieu quand les mon-

tagnes ne sont pas boisées, il est visible qu'une grande partie de ces eaux doit alors s'écouler superficiellement, & grossir d'autant les crues.

1°. Plus une montagne est nue & décharnée, moins il y a d'eaux qui filtrent pendant les pluies. Donc les eaux qui s'écoulent superficiellement étant plus abondantes, les crues deviennent plus fortes.

Dans ce cas les crues seront plus courtes.

71. Il suit de-là, que *dans ce cas, les crues doivent être plus courtes*; car les eaux éprouvant moins de difficultés par la nudité des montagnes, s'écrouleront dans moins de tems.

Dans quel cas la crue n'est que partielle.

72. Si la pluie n'est pas générale & qu'elle ne tombe que sur une partie quelconque de la superficie qui alimente le torrent ou la rivière, la crue qui en résultera ne fera que partielle. Telle est, par exemple, la pluie d'orage : car il est inouï qu'un orage dévaste au-delà d'une certaine étendue.

Conditions pour le maximum d'une crue partielle.

73. *La crue résultante d'une pluie partielle sera parvenue à son MAXIMUM, lorsque l'écoulement des eaux les plus éloignées arrivera au terme de comparaison avant la fin de l'écoulement des eaux les plus proches*; car, dans ce cas, toutes les parties sur lesquelles la pluie tombe, fourniront à-la-fois leurs eaux d'écoulement au terme de comparaison. Donc ce terme recevra dans ce moment tout ce qu'il peut recevoir.

Les crues d'orage sont plus fortes que les crues des pluies ordinaires.

74. *Toutes choses d'ailleurs égales, les crues, par orages, sont plus fortes que celles par pluies ordinaires*; & cela pour deux raisons; la première, est que les eaux d'orage tassent la terre, en bouchant les pores, & empêchant par-là la filtration, facilitent l'écoulement superficiel; la seconde, est que la pluie étant plus forte, produit un plus grand volume d'eau à cet écoulement.

Le volume & la durée de la crue augmentent en s'éloignant de la source.

75. *A partir de l'origine du torrent ou de la rivière, plus on descendra, plus la crue augmentera, ainsi que sa durée*. Cela est évident, d'après ce que nous avons dit (63).

76. D'où l'on doit conclure, d'après le même principe, que *la crue diminuera, ainsi que sa durée, à mesure qu'on remontera vers l'origine du torrent ou de la rivière.*

Au contraire ils diminueront en s'en approchant.

77. Les eaux troubles des crues prennent toujours la couleur du terrain de la contrée d'où elles viennent. Par conséquent, si le pays qui alimente une rivière est composé de divers quartiers, où les terres diffèrent de couleur, à l'aspect de la teinte des eaux troubles, on pourra toujours connoître le quartier d'où elles viennent. C'est sur quoi les habitans riverains ne se trompent jamais, lors des crues produites par des orages ou par des pluies partielles.

La couleur des troubles fait connoître le pays d'où ils viennent.

78. L'on voit, par tout ce que nous venons de dire, que les élémens qui entrent dans la formation des crues, sont beaucoup plus multipliés & plus variés que ceux qui se rapportent aux sources; c'est-à-dire, à la cause qui alimente les rivières dans leur état ordinaire: aussi seroit-il impossible, par le moyen de la carte la plus exacte, de juger du volume d'eau dans les crues, comme nous avons dit (59) qu'on pouvoit juger de celui des eaux ordinaires.

79. *L'écoulement des eaux superficielles ne cesse pas avec la pluie.* Car ces eaux imbibent plus ou moins les terres de la superficie qui, semblables à des éponges, les rendent ensuite peu-à-peu, & par-là font continuer l'écoulement superficiel pendant quelques jours après la pluie. C'est un fait que nous avons remarqué constamment, & dont tout le monde peut s'assurer.

L'écoulement des eaux superficielles ne cesse pas avec la pluie.

80. Il arrive de-là, que les crues ne cessent pas avec l'écoulement des eaux pendant la pluie. Ces crues continuent avec les écoulemens secondaires & superficiels (79), & diminuent avec eux. Pendant le tems de la diminution, les eaux se clarifient peu-à-peu, jusqu'à ce que le torrent ou la rivière ne reçoive plus que les eaux de source.

Conséquence qui en résulte.

81. Ainsi la grande crue & les troubles qui l'accompagnent, ne durent que jusqu'à l'arrivée des dernières eaux superficielles

A quelle époque les troubles diminuent.

qui sont parties des points les plus éloignés, au moment où la pluie ou la fonte des neiges y a cessé. Depuis cet instant, la crue décroît en s'alimentant d'eaux, pour ainsi dire, à demi-filtrées (79), lesquelles se clarifiant peu-à-peu, produisent une diminution continue dans les troubles.

Loi des écoulemens
secondaires,

82. Toutes choses d'ailleurs égales, le volume, & la durée des écoulemens secondaires seront d'autant plus considérables, que la surface du pays qui les forme sera plus étendue.

En effet, 1°. tous les points de la surface qui fournit, devant alors être considérés comme tout autant de sources extrêmement petites (63 1°.), il est visible que le nombre de ces sources, & par conséquent, le volume habituel d'eau qu'elles fourniront à la rivière, sera proportionnel à cette surface.

2°. Plus la surface du terrain qui fournit sera étendue, plus les eaux les plus éloignées emploieront de tems pour arriver au terme de comparaison.

A quelle époque
s'établit l'équilibre
entre le fond & l'ac-
tion des eaux,

83. Pendant tout le tems que la pluie ou l'orage dure, le torrent détache des terres & des pierres, de la montagne où il prend sa source; il charrie pêle-mêle toutes ces matières qui sont alors dans une espèce de liquéfaction. On peut s'en convaincre aisément par les dépôts que les torrens ne laissent que trop souvent dans les plaines. On verra que ces dépôts ne sont qu'un amalgame & un mélange de pierres & de terre.

Mais lorsque ces matières sont arrivées au confluent de quelqu'autre torrent dans la plaine, ou qu'en général le volume d'eau est assez considérable pour les noyer, la violence du mouvement dissout en très-peu de tems la terre qui, se mêlant avec l'eau, forme les troubles. Les pierres manquant alors de cette espèce de ciment, se séparent, & se répandant sur le fond du lit, y forment des couches de gravier.

On sent bien que pendant la durée de la crue principale, ces pierres doivent être en mouvement, tant dans les tor-

rens que dans les rivières, & l'on peut s'en assurer facilement, soit en entrant dans le courant, soit en prêtant attentivement l'oreille. La chose est d'ailleurs naturelle; car la crue n'est qu'un mouvement violent, & une force extraordinaire. Or, toute force extraordinaire rompt l'équilibre préexistant.

Cependant comme tout dans la nature tend à l'équilibre, & comme cet équilibre ne peut se rétablir que par la cessation de la force extraordinaire qui l'avoir détruit, & par une certaine uniformité d'action modérée & d'une certaine durée; commela crue principale, outre qu'elle n'exerce pas cette uniformité d'action modérée, dure d'ailleurs, en général, assez peu de tems; tandis qu'au contraire, l'écoulement subléquent & secondaire dont nous avons parlé au n. 79, dure pendant quelques jours après la pluie, & qu'enfin, cet écoulement pouvant être assimilé à celui des sources, réunit toutes les conditions d'action modérée & de certaine durée, pour établir l'équilibre; il s'en suit que ce ne peut-être qu'après la crue principale, & pendant l'écoulement secondaire des eaux pluviales (79), que l'équilibre s'établira entre l'action du courant & la résistance des matières du fond.

84. C'est ce volume d'eau que nous appellerons *volume d'eau d'équilibre*; il se compose, comme l'on voit, de celui des eaux des sources qui alimentent les rivières dans leur état ordinaire, & de celui des écoulemens secondaires (79) des eaux pluviales; par conséquent, il tient le milieu entre le volume d'eau des crues principales & celui de la rivière, prise dans son état naturel & ordinaire. C'est particulièrement de ce volume & de sa durée que dépend la distinction entre un *torrent* & une *rivière*. En effet, le courant sera véritablement une *rivière* à l'endroit où le volume dont nous venons de parler, & sa durée seront assez considérables pour donner une consistance au fond & se mettre en équilibre avec lui. Si, au contraire, cela n'a pas lieu, ce sera un *torrent*. Or

Différence entre les
torrents & les rivières.

(60 & 81), plus on s'éloignera de l'origine du courant, plus le volume des eaux augmentera, ainsi que sa durée; au lieu que plus on s'en approchera, plus ces deux grandeurs diminueront. Donc, *ce ne sera qu'à une certaine distance de la source que les torrens deviendront de véritables rivières, dont on pourra connoître les loix.* Il s'agit à présent de déterminer cette distance.

Conditions pour
les torrens & pour les
rivières.

85. Par la multiplicité des élémens qui entrent dans cette question, on juge bien qu'elle est irrésoluble par la théorie. Si l'on consulte l'expérience, on verra que la propriété dont nous venons de parler (84), & qui différencie le torrent de la rivière, devant produire dans la rivière une pente constante, dans un endroit déterminé, & un état sensiblement permanent dans le lit, ainsi que nous le verrons plus bas; on verra, disons-nous, que le torrent sera presque toujours *rivière parfaite*, à quelques lieues en aval de sa source. En amont de ce point qui sert de limite, la rivière sera *torrent*. Mais comme tout se fait par nuances dans la nature, à partir du point de séparation, le torrent tiendra d'abord beaucoup de la rivière: ensuite, en remontant, les propriétés communes diminueront toujours de plus en plus, jusqu'à ce qu'on soit parvenu assez près de la source, pour que le torrent soit *torrent proprement dit*; c'est-à-dire, pour que sa pente y soit irrégulière, & le lit sujet à plusieurs révolutions, par la courte durée des crues.

86. On voit, par ce que nous venons de dire (84 & 85), qu'un torrent arrivé dans une vallée peut être remarqué en trois endroits particuliers, favoir: 1°. un peu au-dessous du pied même de la montagne de laquelle il descend; 2°. à quelques lieues en aval de cet endroit; & 3°. enfin, dans l'entre-deux. Dans la partie en amont du premier point, le torrent est *torrent proprement dit*. Dans la partie en aval du second, le torrent est une *rivière proprement dite*; & dans

l'entre-deux, c'est un torrent qui tient de la nature de la rivière, & que nous appellerons *torrent-rivière*.

87. Concluons donc de tout ce que nous venons de dire à ce sujet ; 1°. que le torrent est une eau qui ne coule en quantité, que pendant les orages ou les grosses pluies, & toujours avec une grande violence, & dont le lit est sujet à beaucoup de variations & d'irrégularités par la courte durée des crues.

Définition du torrent, de la rivière & du torrent-rivière.

2°. Que la rivière est une eau qui coule dans tout les tems, & dont le volume, après les crues, est assez considérable, & a assez de durée pour donner au lit une pente réglée pour chaque point respectivement, & un état sensiblement permanent.

3°. Enfin, que le torrent-rivière est un courant qui tient le milieu entre le torrent & la rivière, & qui, suivant les divers endroits de son cours, participe plus ou moins aux propriétés de l'un & de l'autre.

88. Il étoit essentiel de définir d'une manière précise le torrent & la rivière : car, en consultant les auteurs hydrauliques, on voit qu'on n'a jamais été d'accord sur cette définition. En effet, les uns prétendent que ce qui différencie le torrent de la rivière, c'est que la rivière doit avoir de l'eau dans tous les tems ; au lieu que le torrent ne doit en avoir que lors des pluies & des orages. Mais il y a beaucoup de torrens qui ont aussi de l'eau dans tous les tems, parce qu'ils reçoivent plusieurs sources dans leur lit, ainsi qu'il a été dit (§5). D'autres considèrent comme torrens, toutes les rivières qui ont beaucoup de pente ; dans ce cas il n'y auroit aucune rivière, mais seulement des torrens, dans des pays de montagnes. Cependant plusieurs de ces rivières, telles que la Durance, l'Isère, la Haute-Loire, l'Allier & la Haute-Garonne, prises dans le pays des montagnes, ont assez d'eau pour être flottables, & l'on sent qu'il seroit absurde de les confondre avec les torrens, avec lesquels elles n'ont de commun que la grande vitesse de leurs eaux ; ce qui ne peut pas être une raison caractéristique.

Ainsi nous le répétons , ce qui caractérise particulièrement la rivière & la différencie du torrent , est (84) que la rivière doit avoir , tout le long de son cours , un lit d'une pente déterminée & qui , quoique différente pour chaque point , comme nous le verrons plus bas , soit pourtant , constamment la même au même endroit ; au lieu que dans le torrent , cette pente varie continuellement. Or cette propriété dépend essentiellement du volume d'eau & de la durée de son action , lorsqu'il se met en équilibre avec le fond après les crues ; & ce sont ces conditions qui manquent dans les torrents , tandis qu'elles se réunissent dans les rivières , ainsi que nous l'avons vu (60 & 81).

Définition du volume des eaux dans les torrents & dans des rivières.

89. D'après tout ce que nous avons dit dans ce paragraphe , on voit que le volume d'eau des rivières est sujet à beaucoup de variations suivant le temps & les circonstances. Pour la parfaite intelligence de ce qui suit , il faut donc fixer nos idées & nos dénominations sur ce volume , dans chaque variation.

1°. Nous avons vu (63 & 76) que la grandeur des crues dépend de la généralité ou de la partialité des pluies , de leur intensité , de leur durée , de l'étendue du pays sur lequel elles tombent , de sa déclivité , de la nudité & du décharnement des lieux. En conséquence , il paroît que nous devons distinguer trois classes de crues , savoir : *la grande crue* , *la crue moyenne* & *la petite crue*.

2°. Nous avons pareillement vu (79 & 80) que l'écoulement des eaux des terres de la superficie , continue la crue après la pluie. Comme d'après ce que nous avons dit (83) , ce sont ces eaux d'écoulement secondaire qui fixent l'état du lit après les crues , & rétablissent l'équilibre entre l'action du courant & la résistance des matières du fond , & que ce rétablissement doit particulièrement s'effectuer par leur volume moyen , nous l'appellerons *volume d'équilibre* , ainsi que nous l'avons déjà dit (84).

3°. L'écoulement des eaux dont les terres superficielles s'étoient imbibées pendant la pluie étant fini , la rivière ne sera

plus alimentée que par les eaux de source. Mais (46) le volume des eaux de source augmente par les pluies, & diminue par la sécheresse : donc il en fera de même du volume des eaux des rivières prises hors des crues, & dans leur état naturel. Or, ces variations dans les sources, font distinguer leurs eaux en *hautes eaux*, *basses eaux* & *eaux moyennes* : par conséquent on doit faire la même distinction dans les eaux des rivières prises dans leur état naturel & ordinaire.

90. Les torrens & les rivières fort rapides, étendent considérablement leur lit, lorsque rien ne s'oppose à leur action sur les bords; souvent même ce lit est si large, qu'il arrive rarement que dans les grandes crues il soit couvert par les eaux; & encore moins l'est-il dans les crues ordinaires; par conséquent, on doit y distinguer deux lits, savoir: celui qu'occupent les eaux ordinaires, & celui qu'occupent ou que peuvent occuper les eaux des grandes crues. Ce dernier est donc composé du premier & de tout le gravier adjacent, sur lequel les eaux des grandes crues peuvent se porter; c'est pour cela que nous le nommerons *lit majeur*; au lieu que le premier sera appelé *lit mineur*. Ces deux lits seront les mêmes lorsqu'il n'y aura point de gravier superflu au lit mineur, ainsi que la chose a lieu lorsqu'une rivière est resserrée par des digues, ou par des berges quelconques.

Définition du lit majeur & du lit mineur.

91. Supposons que l'eau en sortant par l'orifice BC (fig. 3) du bassin ACDE constamment entretenu plein, soit reçu dans un canal rectangulaire parfaitement poli dans son intérieur, & dont la section verticale & longitudinale est représentée par BCFG. Si sur la verticale AC, comme axe, nous construisons une parabole ordinaire AM, dont le sommet soit en A & le paramètre = 60 pieds, les ordonnées PM de cette parabole exprimeront la vitesse des particules placées sur leur prolongement HH.

Loi fondamentale sur l'écoulement des eaux.

Fig. 3^e.

La chose est démontrée par les principes d'hydraulique. Voyez l'hydrodynamique du C. Bossut.

C'est où le fond & les côtés du canal sont raboteux.

92. Si le fond & les côtés du canal sont raboteux & hérissés d'inégalités, les particules correspondantes perdront une grande partie de leur vitesse, & elles ne pourront se mouvoir avec le reste de la masse, sans recouvrer, de la part des particules voisines, une partie de la vitesse qu'elles auront perdu. La vitesse de celles-ci diminuera donc aussi, mais moins que celle des premières. Il en sera de même de la vitesse des particules intérieures suivantes, c'est-à-dire, que cette perte formera une série décroissante quelconque. Or, dans la nature il n'y a point de plan parfaitement poli & exempt de frottement. Donc la loi dont nous venons de parler (91) n'existe pas dans l'état naturel, ou, pour mieux dire, elle est troublée par les obstacles qui s'opposent au mouvement de l'eau.

C'est où la forme du canal s'altérera par l'action des eaux.

93. Si la force de l'eau qui se meut dans un canal, est assez considérable pour qu'elle puisse continuellement faire équilibre à la résistance du frottement, la vitesse moyenne de la masse sera uniforme, & l'eau aura par-tout la même profondeur. Mais si cette force est plus grande qu'il ne faut, pour contrebalancer la résistance du frottement, le fluide accélérera son mouvement le long du canal. Dans ce dernier cas, si les parties qui composent le fond & les côtés du canal n'ont qu'un certain degré d'adhésion entr'elles, elles résisteront d'abord à l'action de l'eau, & ensuite elles seront entraînées, lorsque, par l'accélération, le fluide aura augmenté sa force. Alors la figure du canal cessera d'être la même qu'auparavant, & elle se changera en une autre relative à l'équilibre.

Appliquons tout cela aux Rivières.

Application au cours des rivières, suivant la théorie.

Fig. 4^e.

94. Soient AB (fig. 4) un plan incliné représentant le lit d'une rivière, & CD la superficie des eaux. Prenons la tranche élémentaire verticale & transversale FfgG, & sur FG construisons la parabole FEH, dont le paramètre = 60 pieds, en faisant abstraction

abstraction de tout autre mouvement & de toute résistance quelconque, les ordonnées de cette courbe exprimeroient (91) la vitesse des particules correspondantes de cette tranche élémentaire; mais en considérant cette tranche comme se mouvant parallèlement à elle-même, le long du plan incliné AB, chacune de ces parties acquiert un nouveau degré de vitesse particulière par l'accélération. Sur la verticale CP construisons la même parabole AM; l'ordonnée PM exprimera la vitesse que la tranche élémentaire aura acquise au point correspondant G, & cette vitesse sera commune à toutes les particules comprises sur la profondeur GF. Par conséquent, portant MP de G en Q, & construisant le rectangle GN, dans le cas où aucun obstacle n'altérerait la loi du mouvement, on aura la vitesse de chaque point de la tranche élémentaire FfgG arrivée en G, qui sera exprimée par les élémens correspondans du trapèze mixtiligne NFEQ, composé du rectangle GN & de l'aire parabolique GFE.

95. Il suit de-là, que toutes choses d'ailleurs égales, plus le cours du lit AB seroit long, plus la vitesse des eaux seroit considérable; puisque, dans ce cas, les élémens du rectangle GN deviendroient toujours plus grands, tandis que la parabole GFE seroit constante.

Conséquences qui en résulteroient.

96. Il suit encore que les eaux inférieures auroient plus de vitesse que les eaux supérieures. Car il est visible que les élémens inférieurs du trapèze mixtiligne NFEQ, seront plus grands que les élémens supérieurs.

97. Mais dans l'état naturel il s'en faut bien que les choses soient ainsi. En effet:

Cette application est inadmissible dans la pratique.

1°. Le fond du lit des rivières est toujours composé d'une infinité d'obstacles & d'inégalités, qui diminuent constamment l'effet de l'accélération. A ces obstacles se joignent sur-tout des gouffres avec contre-pente, que la loi de l'équilibre nécessite par intervalles, ainsi que nous le verrons plus bas. Ces deux causes réunies, détruisent continuellement par intervalles la

vitesse acquise, qui, sans cela, deviendrait prodigieuse, & convertirait nos rivières en courans terribles auxquels rien ne pourroit résister.

2°. La vitesse des eaux inférieures, même dans les rivières qui réunissent une grande pente à un grand volume d'eau, ne suit pas, à beaucoup près, la loi des ordonnées à la parabole FEH; car, outre la résistance du fond dont nous venons de parler, & qui (92) se fait sentir de proche en proche jusqu'à la superficie du courant, les sinuosités multipliées des rivières, & la résistance des eaux antérieures ou d'aval, qui arrêtent ou retardent les eaux postérieures ou d'amont, détruisent une grande partie de cette vitesse.

L'expérience nous prouve incontestablement la diminution de la vitesse résultante de la pression des eaux supérieures sur les eaux inférieures. Qu'on prenne, par exemple, la Durance dans la partie de son cours correspondant à Orgon : la pente y est d'environ 14 pouces sur 100 toises de longueur, & dans le remis des basses eaux, elle a environ 3 pieds de profondeur aux endroits où les habitans du pays la passent à gué. En ne prenant l'ordonnée de la parabole FEH qu'à 2 pieds de profondeur, on trouveroit, à très-peu de chose près, 11 pieds pour la vitesse correspondante, ou pour l'espace parcouru dans une seconde; & cela, en faisant abstraction de la vitesse d'accélération GQ, que nous supposons nulle. Evaluons, sous cette vitesse, la force d'impulsion sur un pied carré, en considérant le fluide comme indéfini. Par le n. 41 de notre traité *sur la construction la plus avantageuse des machines hydrauliques*, nous aurons cette impulsion = 141 livres, à très-peu de chose près; par où il est aisé de juger que dans ce cas l'homme le plus fort seroit entraîné par le courant. Donc, puisque cela n'arrive pas, il suit que cette vitesse n'est pas telle, à beaucoup près.

Un second exemple vient à l'appui de ce que nous disons. Nous avons été très-souvent témoins du refus que faisoient les

patrons des bacs sur la Durance, de passer cette rivière dans les crues, jusqu'à un certain tems après l'arrivée des eaux dans le Rhône, prétendant qu'alors la vitesse du courant étoit considérablement moindre; ce qui prouve que le Rhône, par la résistance qu'il oppose à la réception de la Durance, détruisant une partie de la vitesse des eaux de cette rivière, cette destruction & le retardement qui en est la suite, se communiquent de proche en proche aux eaux affluentes particulièrement, jusqu'à une très-grande distance en amont.

Servons-nous enfin d'un autre exemple pour nous convaincre de la résistance des eaux antérieures sur les eaux postérieures ou d'amont. Supposons pour cela, que le lit d'une rivière fut coupé, dans son cours, par un déversoir ou par une barre de tocher, qui y produisît une cascade de plusieurs pieds de hauteur, ainsi que la chose a lieu en un-très grand nombre d'endroits: il est certain qu'à l'endroit de la chute, la loi des ordonnées de la parabole FEH n'éprouvant d'autre obstacle que celui de la gravité des filets supérieurs qui, ayant moins de vitesse que les inférieurs, pourront un peu gêner leur mouvement, cette loi ne sera altérée que d'une manière insensible. Or, on remarque constamment, que dans ces endroits, la profondeur FG est beaucoup moindre que dans ceux où, sous la même largeur, il n'y a point de chute, quoique le volume d'eau soit par-tout le même. Donc, toutes choses d'ailleurs égales, la section du courant étant plus grande aux endroits où il n'y a point de chute, il faut nécessairement que la vitesse y soit moindre, & que cette diminution y soit produite par la résistance des eaux antérieures ou d'aval, puisqu'il n'y a que cette cause qui puisse la produire.

98. L'on voit, par ce que nous venons de dire, qu'un traité sur les rivières, uniquement fondé sur la théorie & qui ne seroit pas modifié convenablement par l'expérience, ne donneroit que les loix de rivières idéales & qui non-seulement n'ont ja-

mais existé, mais même ne peuvent pas exister dans la nature. Comme néanmoins cet objet est de la plus haute importance pour la société, examinons-le sous tous ses rapports, & tâchons de découvrir les vrais principes sur lesquels nous puissions établir la théorie qui lui est propre. Pour cela revenons à la figure 4^e.

Impossibilité de découvrir la loi exacte du mouvement des eaux des torrents & des rivières.

99. En supposant l'équilibre entre la résistance du fond & l'action des eaux, on peut assurer que dans le rectangle GN, GQ étant la vitesse acquise de toutes les particules comprises dans GF, sera nulle pour la particule G qui agit immédiatement sur le fond. Par conséquent (92), cette destruction de vitesse se fera sentir de proche en proche jusqu'à la particule F de la superficie. Mais quelle est la loi que suivront toutes ces diminutions de vitesse? quel sera l'ordre de la ligne qui l'exprimera? sera-ce une ligne droite ou une ligne d'un ordre supérieur? Dans le cas même où ce seroit une ligne droite, quelle sera son équation? On sent au premier abord, que si une pareille découverte n'est pas impossible, elle est du moins très-difficile, & que probablement la chose sera encore long-tems inconnue par les variations à l'infini qu'essuie la cause productrice.

D'un autre côté, la même résistance du fond agit sur les diverses vitesses exprimées par les ordonnées de la parabole FEH, c'est-à-dire que dans la supposition de l'équilibre, & toutes choses d'ailleurs égales, GE sera détruite & que cette destruction se fera pareillement sentir (92) de proche en proche jusqu'à la superficie. Mais l'on sent en même-tems que la loi d'après laquelle cette diminution s'opérera dans les élémens de la parabole FEH est aussi difficile à trouver que pour les élémens du rectangle GN.

Si l'on ajoute à cela la résistance que les tranches élémentaires d'aval opposent à celle d'amont (97), résistance qui varie à l'infini suivant les localités, on verra sans peine qu'une décou-

verte pareille est impossible, & que ce seroit perdre son tems que de s'en occuper.

100. L'on voit par-là qu'il est impossible d'exprimer exactement par une équation, la loi d'après laquelle les eaux des torrens & des rivières se meuvent, même en supposant que le lit fût parfaitement de niveau & les eaux de même profondeur d'un bord à l'autre : à plus forte raison, si l'on suppose qu'il y a des inégalités qui présentent plus d'obstacles dans certains endroits que dans d'autres, il faut donc se borner à des *à-peu-près*, en se conciliant d'ailleurs, autant qu'il sera possible, tant avec les principes généralement reçus, qu'avec les observations & l'expérience. En conséquence nous allons examiner le même sujet sous d'autres points de vue.

Sur cela il faut se borner à des approximations.

101. Quelles que soient les inégalités du lit d'une rivière prise d'un bord à l'autre, ainsi que les diverses vitesses qui animent chaque filet, il est certain qu'il existe une vitesse moyenne dont le caractère distinctif est que, si elle étoit la même pour tous les filets, la dépense d'eau de la rivière seroit la même. La chose est évidente.

Moyen de trouver cette approximation.

Il n'est pas moins certain, & l'expérience le prouve amplement, que, toutes choses d'ailleurs égales, la pente du lit produit toujours sur les eaux une accélération plus ou moins grande qui affecte *à-peu-près* également tous les filets, puisqu'ils sont censés avoir tous la même pente ou *à-peu-près*.

Par conséquent, en regardant tous les filets comme animés d'une même vitesse égale à la vitesse moyenne, on peut sensiblement regarder cette vitesse comme produite par l'accélération occasionnée par la pente du lit.

Cela posé, si le lit pouvoit être regardé comme un plan incliné parfaitement uni, & qui n'opposât aucune espèce de résistance, soit directe, soit indirecte, au mouvement de l'eau, il est de fait, qu'à chaque point de ce plan incliné, la vitesse dont nous parlons seroit exprimée par l'ordonnée correspon-

dante de la parabole dont l'abscisse seroit la pente & le paramètre = 60 pieds, conformément à la théorie de la chute des graves. Donc, en supposant des obstacles quelconques, puisque l'effet de ces obstacles est de diminuer proportionnellement l'intensité de la gravité qui produit l'accélération, la vitesse dont il s'agit sera alors exprimée à tous les points du cours par les ordonnées d'une parabole, dont l'abscisse sera la chute ou pente correspondante, & dont le paramètre sera d'autant moindre que 60 pieds, qu'il se trouvera plus d'obstacles à surmonter.

Nommons m , le volume d'eau; v , la vitesse moyenne; & s la section, suivant la théorie dépouillée de tout obstacle: v' la vitesse moyenne, & s' la section effective par les obstacles; h la pente suivant la théorie, & p l'action naturelle de la gravité, ou l'espace qu'elle fait parcourir aux graves dans une seconde, & qu'on fait être = 30 pieds, à très-peu de chose près.

La dépense de la rivière étant la même au même endroit, on aura $m = sv$, & $m = s'v'$; par conséquent $sv = s'v'$, & $v' = \frac{s}{s'}$. Mais par la théorie de la chute des corps $v = \sqrt{2ph}$. Donc on aura $v' = \frac{s}{s'}\sqrt{2ph}$, & $v'^2 = \frac{s^2}{s'^2} 2ph$; équation à la parabole dont les ordonnées sont = v' , les abscisses = h , & le paramètre = $2p \times \frac{s'^2}{s^2}$.

Or, dans l'état de simple théorie, on a la parabole dont l'équation est $v' = \sqrt{2ph}$, parabole qui ne diffère de celle que nous venons de voir, que par son paramètre qui est = $\frac{s'^2}{s^2} \times 2ph$.

Donc la parabole qu'on aura, d'après l'expérience & l'état actuel des choses, sera la même que la parabole d'après la théorie, en multipliant son paramètre par le carré du rapport des sections des courans au même endroit, suivant la théorie & suivant l'expérience respectivement.

Nous avons déjà démontré cette propriété au n. 24 de notre Essai sur la construction la plus avantageuse des machines hydrau-

liques; mais c'étoit relativement à l'eau qui se meut dans des courriers, & d'après les expériences faites à ce sujet : nous étions même entrés à cet égard, dans un assez grand détail aux n. 13 = 13, que nos lecteurs feront bien de consulter. On y verra que les expériences doivent être la base des opérations sur la vitesse des courans; que celles du C. Bossut ne peuvent s'appliquer qu'aux courriers, même avec des modifications, & aucunement aux tivières; & que sur ce dernier objet les expériences nous manquent totalement : d'où l'on conclut facilement l'insuffisance & la circonscription de l'opération que nous venons de donner.

En effet, pour que cette opération fût générale, il faudroit que le rapport des sections du courant, suivant la théorie & l'expérience respectivement, ou $\frac{v}{v'}$ fût constant. Or, ce rapport varie continuellement, ainsi qu'on peut le conclure de la proportion $v.v':s:s$: car, 1°. les vitesses sont plus ou moins grandes, toutes choses d'ailleurs égales, suivant les masses ou volumes d'eau, ainsi qu'on le voit dans la jonction de deux rivières, dont la vitesse augmente au-dessous du confluent aux dépens de la section; 2°. elles sont aussi plus ou moins grandes suivant la pente, & nous verrons que cette pente varie à chaque instant dans le lit des rivières.

Ainsi, sous tous ces divers rapports, cette équation ne pourroit servir que dans le cas où tout seroit constant, le volume d'eau & la pente : ce qui n'a jamais lieu dans la nature. Par conséquent elle ne peut que nous laisser entrevoir les résultats par approximation. Nous devons donc renoncer au calcul, & nous borner au raisonnement synthétique appuyé sur l'observation. Quant à l'analyse, elle ne doit être employée que dans l'évaluation des dimensions des moyens destinés à contenir le courant auquel, dans ce cas, on attribuera la vitesse relative à la théorie, comme étant la plus grande possible.

Comment on doit
prendre la section
d'une rivière.

102. Pour trouver les sections dont nous venons de parler, & par conséquent leur rapport, on suivra le procédé que nous allons exposer.

1°. On prendra le profil transversal du lit, par le moyen des sondes répétées le plus possible & dont les distances respectives soient connues ; & l'on aura la section effective du courant.

2°. Avec l'instrument de Pitor, dont nous donnerons la description plus bas, on prendra pareillement la vitesse moyenne des eaux à chaque sonde. En ajoutant toutes ces vitesses moyennes, & en divisant leur somme par le nombre des sondes, on aura la vitesse moyenne effective.

3°. En multipliant la section par la vitesse moyenne, on aura la masse ou volume d'eau qui passera par cette section dans une seconde.

4°. On prendra, avec le niveau, la pente de la rivière, ainsi que nous le dirons dans son tems ; & par l'équation $v = \sqrt{2ph}$ ci-dessus (101), on trouvera la vitesse moyenne qu'auroient eu les eaux au même endroit, suivant la théorie débarrassée de tout obstacle.

5°. Enfin, en divisant la masse ou volume d'eau de la rivière par cette vitesse, on aura la section qu'eût formé le courant au même endroit, suivant la simple & pure rhéorie.

Ce procédé est trop simple pour avoir besoin d'explication, & chacun en sentira facilement les raisons.

En quel endroit la
vitesse d'une rivière
arrivera à l'uniformité.

103. Supposons, à présent, que par la résistance & la lenteur du mouvement des tranches antérieures (97), l'espace parabolique FGHE soit anéanti, il est visible qu'il restera toujours le rectangle GN, dont les élémens, exprimant les vitesses acquises par les différentes particules de la tranche FfgG, en vertu de la chute ou pente AP, nous font voir que tant que la pente sera telle & qu'elle ne s'anéantira pas, l'accélération aura constamment

ment lieu. C'est aussi ce que nous prouve (101) l'équation $v = \frac{1}{2} \times \sqrt{2ph}$: car on y voit que, toutes choses égales d'ailleurs, la vitesse augmentera par l'augmentation de la hauteur du plan incliné.

Or, il est démontré qu'un corps qui se meut dans un fluide, éprouve, à chaque instant, de la part de ce fluide, une résistance proportionnelle à la superficie de la projection de la partie qui choque le fluide, & au carré de sa vitesse; que si ce corps est animé d'un mouvement accéléré, cette résistance s'accroissant continuellement comme le carré de la vitesse, il y aura un terme où elle sera assez forte pour détruire, à chaque instant, l'effet de l'accélération; & par conséquent, le corps se mouvra d'un mouvement uniforme avec la vitesse précédemment acquise.

Donc, par la même raison, lorsque le courant s'approche de la mer, il éprouvera, de sa part, une résistance qui se fait sentir de proche en proche sur les tranches affluentes, jusqu'à une certaine distance, & qui détruisant, à chaque instant, l'effet de l'accélération, ne permettra plus aux eaux de se mouvoir que d'un mouvement uniforme avec la vitesse précédemment acquise. C'est ce qui est prouvé par l'expérience de tous les fleuves à mesure qu'ils s'approchent de leur embouchure.

104. En général dans tous les courans possibles, on doit distinguer leur force & la résistance qui la contrarie, la force du courant est le produit de la masse par sa vitesse réduite, & cette vitesse est toujours plus ou moins grande suivant la pente. Cette même force exerce son action sur le fond & sur les bords, soit tout-à-la-fois, soit séparément. La résistance du fond peut résulter, 1°. de la grossièreté & de la pesanteur spécifique des matériaux qui le composent. 2°. de la petitesse de la pente qui, suivant les circonstances, peut s'anéantir & même se changer en contre-pente. 3°. Du degré de tenacité des matières qui composent ce fond. Celle des bords dépend, 1°. de leur di-

Principe fondamental sur la force des cour. & la résistance qui la contrarie.

rection relativement à celle du courant. 1^o; de la grosseur & du poids des matériaux qui les composent. 3^o; enfin, du degré de tenacité & d'adhésion à ces mêmes matériaux. Si la force du courant est inférieure ou égale à la résistance, tout rentrera dans le même état; mais si elle est plus grande, il y aura du changement dans le fond & dans les bords, le plus fort devant l'emporter sur le foible par la destruction de l'équilibre; & dans ce cas, le courant ne cessera d'agir que lorsque sa force sera devenue moindre par la résistance.

Autres principes
fondamentaux.

105. Outre ce principe fondamental, il y en a encore trois qui, ainsi que le précédent, servent de bases à la théorie des torrens & rivières, savoir :

1^o. Un courant quelconque tend toujours à suivre la ligne droite selon la direction de son mouvement.

2^o. Un courant tend toujours à s'établir à l'endroit le plus bas, ou dans celui où il y a le plus de pente.

3^o. Si un courant trouve divers obstacles sur son passage, il établira son cours où il trouvera le moins de résistance.

106. Tous ces principes sont évidents; il ne nous reste plus qu'à en faire l'application. C'est de quoi nous allons nous occuper, en commençant par les torrens.

SECTION II.

Des Torrens.

§. I.

Des Torrens considérés sur les Montagnes où ils se forment.

107. LA condition essentiellement requise pour la formation d'un torrent, exige deux choses; savoir :

1°. Que dans une pluie ou une fonte de neiges, l'eau qui arrose la terre dans un instant quelconque ne puisse pas être entièrement absorbée, pendant cet instant, par la terre qui la reçoit.

2°. Que l'eau superflue & qui ne sera pas absorbée par la terre ait la liberté de s'écouler.

La chose est évidente : car un torrent ne résulte que des eaux superflues qui s'écoulent superficiellement. Il faut donc qu'il y ait des eaux que la terre refuse de recevoir & qu'elles aient la liberté de s'écouler.

108. Il suit de-là que le torrent se formera d'autant plus aisément & sera d'autant plus de progrès que la pluie ou la fonte des neiges sera plus abondante, que la montagne sera plus ardue, & que les matières qui la composent auront moins de ténacité.

Conséquence qui en résulte.

Car 1°. plus la pluie ou la fonte des neiges sera grande, plus, toutes choses d'ailleurs égales, l'eau superflue sera abondante ; 2°. cette eau s'écoulera d'autant plus aisément, & acquerra d'autant plus de force, que la montagne sera plus ardue ; 3°. enfin, cette même cause creusera un lit sur le penchant de la montagne avec d'autant plus de facilité, que les matières qui composeront la montagne seront moins tenaces.

109. Si sur le penchant de la montagne il se trouve quelque petit vallon, quelque enfoncement, ou, en général, quelque endroit plus bas que les autres, ce sera en cet endroit que le torrent commencera à se former.

En quel endroit le torrent commencera à se former.

Car (105 2°.) le courant s'établit toujours à l'endroit le plus bas.

110. Le fond du lit d'un torrent qui descend d'une montagne, doit toujours s'approcher de plus en plus de sa verticale.

Le fond du torrent s'approchera toujours plus de la verticale.

En effet, plus le torrent s'éloignera de son origine, plus il aura de force, soit à cause de l'augmentation de vitesse résultant d'une plus grande chute, soit à cause de celle du volume de ses eaux qui s'accroît continuellement par l'affluence de celles qu'il ne cesse de recevoir (63). Or, il est impossible, à

cause de la pente de la montagne, que le lit se mette jamais en équilibre avec l'action de l'eau, puisque la moindre force suffiroit pour faire descendre les matériaux, à moins qu'ils n'eussent une très-grande tenacité. Donc le courant étant constamment plus fort que la résistance du fond, agira toujours de plus en plus sur le lit (104), qui sera par conséquent d'autant plus creusé que l'origine sera plus éloignée, ou que le torrent s'avancera davantage vers la fin de sa chute, c'est-à-dire, que le fond du lit s'approchera toujours davantage de la verticale.

Cela est d'ailleurs confirmé par l'expérience : car on voit toujours que le lit s'enfoncé de plus en plus au-dessous du penchant, à mesure qu'il s'approche du pied de la montagne.

Les bords du torrent se taluseront insensiblement.

111. *Lorsqu'un torrent creuse son lit sur le penchant d'une montagne, les bords prennent insensiblement un talus plus ou moins considérable, selon la nature des matières qui composent la montagne.*

Car quand même cet effet n'auroit pas lieu immédiatement après la pluie ou la fonte des neiges, & quand la tenacité des matières s'y opposeroit, dans la suite les petites pluies, le gel & dégel, les influences de l'air, & sur-tout la tendance des matériaux à descendre, leur feront nécessairement prendre le talus convenable.

Les talus du torrent seront sillonnés par des torrens secondaires.

112. *Les bords d'un torrent pris sur une montagne seront bientôt sillonnés par d'autres torrens.*

Car les bords d'un torrent prenant un talus (111) doivent être considérés eux-mêmes comme le penchant d'une montagne dont les eaux superflues, dans une pluie ou une fonte de neige, se rendent au torrent, comme à l'endroit le plus bas (105 2^e). D'ailleurs ces mêmes bords ne résultant que de l'éboulement des terres, doivent avoir, en général, moins de tenacité & souvent plus de rapidité que le penchant même de la montagne. Donc (108), ils seront bientôt sillonnés par un

grand nombre de torrens secondaires, dont les lits respectifs suivront les mêmes loix que celui du torrent principal (110).

Nous ajouterons à cela, que ces torrens secondaires, en creusant leur lit, faciliteront l'aggrandissement de celui du torrent principal dont les bords n'offriront plus que des pointes isolées & aisées à détacher, & par-là même ils augmenteront rapidement la largeur de ce même lit, qui se convertira dans la suite, en une vallée plus ou moins considérable. Tout cela est conforme à l'expérience, ainsi qu'on peut aisément s'en assurer, par l'inspection de quelque montagne fort ardue, où, par l'effet des défrichemens ou d'autre cause quelconque, il commence à se former des torrens.

113. *L'origine du torrent doit continuellement s'approcher du sommet de la montagne.*

L'origine du torrent s'approchera continuellement du sommet de la montagne.

Pour s'en convaincre, il n'y a qu'à faire attention que les parties qui composent le penchant d'une montagne sont soutenues par celles qui leur sont inférieures. Mais celles qui répondent à l'origine du torrent cessent d'être soutenues: donc elles s'ébouleront par les causes mentionnées ci-dessus (111), ou dans les orages & dans les grandes fontes de neige elles seront entraînées avec plus de facilité que les autres, & par conséquent l'origine du torrent doit continuellement monter.

Cela est conforme aux observations que nous avons faites en divers endroits sur les progrès des torrens naissans, dont nous avons suivi le cours.

114. *L'origine du torrent remontant continuellement, parviendra enfin au sommet de la montagne; mais pour cela, l'excavation du lit ne cessera pas alors d'avoir lieu, puisque les mêmes causes subsistent toujours. On peut même dire que cette excavation s'effectuera toujours plus rapidement, à cause que la sphère du torrent devient toujours plus grande (111 & 112). Ainsi, quand même il ne se formeroit pas de torrent dans la partie postérieure & correspondante de la montagne, on sent*

Le torrent peut diviser une montagne en plusieurs parties.

qu'après un long espace de tems, une montagne peut être partagée en plusieurs parties par les torrens, si rien ne s'y oppose; & que s'il y a des rochers dans l'intérieur, il pourra du moins se former plusieurs pointes séparées les unes des autres par des vallées plus ou moins profondes, selon le tems où les torrens ont commencé, la nature des matières de la montagne, la déclivité de son penchant, &c.

Origine des montagnes partielles.

115. Nous n'avons parlé jusqu'ici que des effets que produisent les torrens sur une seule montagne. Qu'on applique cette théorie aux masses primitives des montagnes dont nous avons parlé plus haut (9), & l'on en déduira facilement tous les effets détaillés au n. 54.

Conjectures sur l'origine des détroits de Constantinople, des Dardanelles & de Gibraltar.

116. Ce que nous avons dit jusqu'à présent nous fournit aussi le moyen d'expliquer pourquoi certaines montagnes sont coupées par des rivières. Que dans l'origine une contrée, par l'effet d'un affaïssement ou par toute autre cause, ait été entièrement enfermée par une chaîne de montagnes, les eaux des sources qui sortoient de ces montagnes, & qui par leur volume pouvoient former une rivière, se seront ramassées en cet endroit comme le plus bas (105 1^o.) & y auront formé un lac: les eaux de ce lac se seront élevées jusqu'au point le plus bas de la crête des montagnes ambiantes; alors elles seront sorties par cet endroit, & se seront précipitées le long du penchant extérieur qu'elles auront bientôt sillonné par une profonde vallée. S'étant ainsi formé, dans cette chaîne, une solution de continuité (114), les eaux du lac auront baissé progressivement & proportionnellement à l'abaissement de cette partie de la crête, jusqu'à ce qu'enfin le lac ait disparu.

C'est ainsi qu'ont probablement été formés les détroits de Constantinople, des Dardanelles & même celui de Gibraltar. Car, au lieu de supposer, avec certains auteurs, que, dans l'origine, la méditerranée n'étoit qu'un grand lac dont la superficie étoit inférieure à sa superficie actuelle, & qu'un effort

violent de l'océan avoit rompu la barrière qui l'arrêtoit à Gibraltar, il est bien plus naturel de supposer que la superficie de ce lac s'élevoit jusqu'au point le plus bas de la crête de la chaîne de Gibraltar, que les eaux des fleuves & des rivières qui s'y rendoient & qui excédoient celles d'évaporation, s'évacuoient par-là dans l'océan, & qu'insensiblement, ayant coupé cette chaîne par l'effet de leur chute, la surface de la méditerranée aura baissé par degrés jusqu'à ce qu'elle soit parvenue au niveau de l'océan.

Tott rapporte dans ses mémoires, qu'il a trouvé dans la Crimée, des anneaux de fer scellés dans le rocher, à une assez grande hauteur au-dessus du niveau de la mer, & qu'ayant demandé à quel usage ils servoient, les Tartares lui répondirent, que c'étoit pour amarrer les vaisseaux dans le tems que la mer s'élevoit à cette hauteur. Il ajoute, que les observations multipliées qu'il avoit faites dans la même contrée, sur les dépouilles marines qui s'y rencontrent en divers endroits à une assez grande élévation au-dessus du niveau actuel de la mer, venoient à l'appui de l'assertion des Tartares qui ne parloient que d'après la tradition du pays.

117. On doit encore conclure de là, que tous les lacs existans, & qui, situés à une certaine hauteur au-dessus du niveau de la mer, sont traversés par des fleuves, disparaîtront un jour. Tels sont entr'autres, le lac de Genève, en Europe, traversé par le Rhône; le lac Ontario, &c. dans l'Amérique septentrionale, traversé par le fleuve Saint-Laurent, &c. En effet, le fond de ces lacs s'exhausse continuellement par les dépôts de sable & de limon que ces fleuves charient, tandis que le rocher sur lequel ces fleuves coulent en sortant des lacs, s'abaisse journellement, quoique insensiblement par la corrosion. Or, lorsque de deux points placés à différentes hauteurs, le plus bas s'élève & le plus haut s'abaisse continuellement, ils arrivent tôt ou tard à la même ligne de ni-

Les lacs traversés
par des rivières s'an-
néantiront tôt ou
tard.

veau. Par conséquent, c'est ce qui ne peut pas manquer d'arriver dans des tems plus ou moins reculés aux lacs dont nous parlons.

Après cette petite digression, qui néanmoins n'est pas tout à fait étrangère au sujet que nous traitons, nous revenons aux torrens.

Particularités des torrens qui descendent des montagnes ou si ne reste plus de terre.

118. Il y a des montagnes que les torrens ont déjà dévastées au point qu'il n'y reste plus que le rocher nud, sans aucune espèce de terre végétale, ni d'arbres ou d'arbrustes. Dans ce cas, les torrens qui en descendent nous offrent quelques particularités que nous allons exposer.

119. La première de ces particularités est, que les torrens qui descendent de ces montagnes ont, toutes choses d'ailleurs égales, des crues plus fortes & plus courtes que les autres.

La chose est évidente, d'après ce que nous avons dit aux n. 70 & 71, auxquels nous renvoyons.

120. La seconde particularité est que, toutes choses d'ailleurs égales, ces torrens charient plus de pierres que les autres. Car quoique ces montagnes soient tout à fait dépouillées de terre & qu'il n'y reste plus que le rocher, il est rare que ce rocher ne se fendille & ne se décompose pas par l'action du sec & de l'humide, du gel & du dégel, &c. Or, il est visible que dans un orage toutes ces pierres ainsi atténuées, seront entraînées par les eaux, & que la partie terreuse n'y entrera presque pour rien, puisque ces montagnes sont supposées en manquer.

La nature des torrens diffère de celle des torrents.

121. En général, les matières charriées par les torrens seront, toutes choses égales, plus ou moins mêlées de terre, suivant la qualité du terrain qui couvre les montagnes; c'est-à-dire, que ces matières contiendront plus ou moins de terre, selon que le terrain des montagnes sera moins ou plus pierreux.

Le lit d'un torrent sur le penchant d'une montagne est toujours sinueux.

122. Quoique par le principe du n. 105 1°. un courant tende toujours à suivre la ligne droite, selon la direction de son mouvement, cependant la chose n'arrive jamais aux torrens qui descendent

dent des montagnes; au contraire, on remarque que leur lit est toujours sinueux & très-irrégulier; la raison en est fondée sur l'inclinaison plus ou moins considérable des couches de diverses matières que nous avons dit (45) former l'intérieur des montagnes. En effet, que le courant en creusant son lit, parvienne à une couche de rocher, dont l'inclinaison ne soit pas exactement dans le sens de la direction de son mouvement, il suivra d'abord cette couche, & par conséquent il s'écartera de sa direction; mais il ne peut la suivre sans attaquer les bords de son lit, qui bientôt le rejeteront pour le porter vers les endroits inférieurs, où il trouvera moins de résistance (105 3°). Qu'au-dessous & en aval il rencontre les mêmes obstacles répétés, il éprouvera les mêmes variations: de sorte que le *vrai lit d'un torrent sur le penchant de la montagne où il se forme ne peut être que très-sinueux; ce qui est d'ailleurs conforme à l'expérience.*

123. Il résulte de-là, que *ces sinuosités multipliées diminuent considérablement la vitesse & la force des torrens.* Et c'est en cela que nous devons admirer la sagesse de la providence; car si la chose n'étoit pas ainsi, aucune barrière ne pourroit modifier ces courans. Pour s'en convaincre, on n'a qu'à supposer un torrent qui descend seulement de 100 toises ou 1100 pieds de hauteur: s'il ne rencontroit point d'obstacle, arrivé au bas de la montagne, l'action qu'il exerceroit sur la superficie d'un pied, équivaleroit au poids d'une colonne d'eau d'un pied carré de base, & de 1100 pieds de hauteur, c'est-à-dire à 84000 p., ou à 840 quintaux.

Ces sinuosités diminuent la force des torrens.

Examinons à présent les torrens au pied des montagnes & dans les plaines.

§. II.

Des Torrens considérés au pied des Montagnes où ils se forment.

Deux cas à examiner.

114. Nous avons deux cas à examiner; savoir :

1°. Celui où le penchant de la montagne se propage sans interruption jusqu'au bord de la rivière qui reçoit les eaux du torrent;

2°. Celui où cette continuité de pente ardue du penchant est interrompue par l'interposition d'une plaine entre la rivière & la montagne.

Dans chacun de ces deux cas, les torrens nous offrant des variations particulières, il est à propos de les examiner séparément.

PREMIER CAS.

Il y aura un intervalle entre le bas de la chute & du torrent & la rivière qui la reçoit.
Fig. 6.

115. Nous avons vu (110) que le lit d'un torrent pris sur la montagne où il se forme, s'approche toujours davantage de la perpendiculaire ou verticale à mesure qu'il s'avance vers la fin de la chute; soit ABC (fig. 5.) la section d'une montagne au bas de laquelle se trouve une rivière CDE. Supposons qu'un torrent prenne sa source vers le sommet B, il creusera son lit suivant la courbe BFG, telle que les tangentes menées à ses divers points s'approcheront toujours plus du parallélisme avec la verticale BH: mais il est visible que cette courbe se trouve d'autant plus enfoncée dans le corps de la montagne, qu'elle s'approche davantage de la ligne du niveau AC qui passe par sa base. D'un autre côté, la rivière n'arrive qu'au point C; donc il restera un intervalle CG entre la rivière & la courbe BFG, & cet intervalle sera compris dans l'intérieur de la montagne.

Pente de cet intervalle.

116. La direction du torrent arrivé au bas de la chute, tend à pousser, suivant KG, les matériaux qu'il a entraînés: mais

ces matériaux ne peuvent s'évacuer que dans la rivière CDE, & pour cela elles ont besoin d'être poussées avec une certaine force. Celle du courant dirigée suivant KG, est presque entièrement détruite par la réaction de CG : d'ailleurs, il faut une certaine pente au courant pour lui donner la force nécessaire au transport des matériaux, & GC n'en a point. Donc les matériaux s'accumuleront au bas de la chute, & le torrent se formera jusqu'à la rivière un nouveau lit, suivant la ligne KC, dont la pente lui donnera la force relative au transport des matériaux dans la rivière; ce qui est conforme à l'expérience.

127. On voit par-là que la pente d'un torrent arrivé au pied de la montagne diminue, puisque la ligne CK prolongée, entre dans la courbe BFG du lit en amont.

La pente d'un torrent diminue au pied de la montagne.

128. La pente du nouveau lit sera d'autant plus forte, que la grosseur des matériaux sera plus grande. Car plus les matériaux seront grossiers, plus il faudra de force au courant pour les charrier. Or, la force primitive du courant ayant été presque entièrement détruite par la réaction du sol au bas de la chute (126), il ne peut en recouvrer suffisamment que par la pente du nouveau lit : donc, cette force étant relative à la pente, cette pente devra être d'autant plus forte que les matériaux seront plus grossiers.

Cette pente sera proportionnelle à la grosseur des matériaux du fond.

129. La longueur du nouveau lit KC sera d'autant plus considérable que la montagne aura plus d'empatement, & que les matières qui la formeront auront moins de tenacité.

Loi sur la longueur du cours de ce lit.

Car 1°. supposons la courbe BFG constante; il est visible que plus la montagne aura d'empatement, ou ce qui est la même chose, moins le penchant BLC aura de pente, plus le point C sera éloigné du point correspondant G de la courbe, & par conséquent plus la ligne CK sera longue.

2°. Si, au contraire, on suppose le penchant BLC constant, moins les matières intérieures de la montagne auront de tenacité, plus la courbe BFG s'approchera de la verticale BH (110).

Or, il est visible que dans ce cas la ligne CG augmentera à proportion, & qu'il en sera de même de CK.

Conséquence qui en résulte.

130. Il suit de-là, que si la montagne est rocher, cette longueur sera presque nulle. Car alors la courbe BFG s'éloigne davantage de la perpendiculaire BIF, & par conséquent s'écarte moins du penchant BLC.

Le lit s'abaissera au commencement d'une crue & s'élèvera à la fin.

131. Le lit s'abaissera au commencement d'une crue, & s'élèvera à la fin.

1°. Au commencement de la crue, le volume d'eau & sa force seront considérables & pourront corroder le fond. Donc le fond s'abaissera.

2°. Les eaux détachant toujours des matières de la montagne, les charieront le long de KC tant que la crue durera; mais à mesure que la crue cessera, les eaux n'ayant plus assez de force laisseront sur la route les dernières matières enlevées. Donc, alors, le lit s'élèvera. Sur cela nous devons faire les observations suivantes.

1°. Si la crue est longue & forte, l'action des eaux sur le fond se fera sentir à proportion. Dans ce cas, le déblai sera plus considérable que le remblai dont nous parlons; & après la crue, le lit sera plus bas qu'auparavant.

2°. Si la crue est fort courte, le déblai sera petit à proportion. Dans ce cas, il est possible que le remblai de la fin soit plus grand que le déblai; alors le lit sera plus haut après la crue qu'auparavant.

Ainsi le lit du torrent sera très-variable par ces déblais & remblais alternatifs; & c'est ce que nous avons avancé au n. 87. 1°.

Venons à présent à l'examen du second cas.

DEUXIÈME CAS.

132. Soit la montagne ABC (fig. 6.) au bas de laquelle se

trouve la plaine C'MC, terminée par la rivière CDE. Soit aussi un torrent qui, se formant au haut B de la montagne, tombe par la courbe quelconque BFK, & qui, du bas de la chute K, se rend à la rivière par la ligne KC, la pente de cette ligne fera la même que celle de la partie K C' comprise entre la courbe de chute BFK & le penchant BLC' de la montagne.

pente du lit au bas de la montagne.
Fig. 6.

Pour le démontrer, on n'a qu'à supposer que le penchant BLC' prenne la position BL'C. Cette hypothèse ne peut altérer en aucune manière la courbe BFK, & le bas de la chute sera par conséquent toujours au point K. Or, dans ce cas nous avons vu (128) que la pente du nouveau lit KC seroit proportionnelle à la grossièreté des matériaux : donc la même chose aura lieu si le penchant prend la courbure KLC' & se termine en C' au lieu de se terminer en C.

133. Donc 1°. si le penchant du terrain correspondant à C'C est supérieur à cette ligne, le torrent s'y établira en pleine terre, & creusera jusqu'à cette même ligne.

Conséquences qui en résultent.

2°. Si ce penchant coïncide avec cette ligne, le torrent y coulera superficiellement.

3°. Si enfin ce penchant est inférieur, & qu'il prenne la position C'MC, le torrent formera un remblai jusqu'à la rivière.

Tout cela est évident d'après la proposition précédente.

134. Il suit encore de la même proposition, que dans ce dernier cas, si le torrent n'est pas contenu sur la ligne C'C il se répandra sur les campagnes voisines & correspondantes.

Cas où le torrent se répandra sur les domaines adjacents.

Car (105 2°.) le torrent doit se porter vers les endroits les plus bas. Or, par hypothèse, les campagnes correspondantes sont inférieures à la ligne C'C.

Cela, d'ailleurs, n'est malheureusement que trop démontré par l'expérience; car, dans les pays montueux, on voit à chaque pas les domaines les plus précieux, se couvrir journellement des dépôts des torrens qui descendent des montagnes supérieures à ces domaines.

C'est là l'origine des terrains graveleux que nous rencontrons souvent au pied des montagnes, où ils forment la continuité des penchans supérieurs correspondans, mais avec une pente beaucoup plus douce. On les reconnoît facilement en ce que la partie pierreuse y domine sur la partie terreuse. Dans plusieurs départemens du Midi on leur donne le nom de Grefq.

Les débris peuvent être utilisés par le génie civil & par l'agriculture.

135. Ces sortes de terrains, considérés relativement au génie, ont une propriété essentielle. Cette propriété consiste en ce que les chemins qu'on y place, n'ont besoin d'aucun apprêt, & qu'ils ne se dégradent que très-rarement. La raison en est que la partie terreuse forme une espèce de ciment qui lie les pierres & donne à l'ensemble plus de consistance que si l'on n'employoit que de la pierraille, comme on est en usage de le faire. Par conséquent la nature nous indique que les engravemens des chemins doivent être faits avec un mélange de terre & de pierre. Nous pourrions, dans son tems, traiter *ex professo* cet important objet.

Ces mêmes terrains, considérés relativement à l'agriculture, ont l'avantage d'être très-propres à la culture de la vigne & de l'olivier, lorsque le climat & l'exposition s'y prêtent. L'expérience, en effet, nous apprend que les vins & les huiles qu'on y recueille sont toujours d'une qualité supérieure.

Revenons à notre sujet.

Comment on détermine la pente à donner au lit d'un torrent sur une chausée.

136. D'après ce que nous avons dit ci-dessus, il est visible que, lorsque le terrain $C'MC$ est inférieur au prolongement $C'C$ de la ligne $K'C$, si l'on veut empêcher le torrent de s'extravaser dans les domaines adjacens, il faut le contenir sur une chaussée ou de toute autre manière, & le conduire jusqu'à la rivière la plus voisine. Il n'est pas moins visible que la ligne CC' n'est point arbitraire, & que sa pente doit être déterminée sur celle de $K'C$ (132). Par conséquent, lorsqu'on aura à construire des ouvrages relatifs à cet objet, on profilera d'abord la superficie $K'CMC$ de l'espace compris entre l'extrémité K de la

chûte du torrent & le bord C de la rivière; & d'après cette opération, on déterminera la position de C'C qui doit avoir la même pente que K'C, ainsi que nous venons de le dire.

137. Supposons qu'on donnât à C'C plus ou moins de pente qu'il ne lui en faut. Dans le premier cas, il y auroit une augmentation de remblais à pure perte, & le torrent dégraderait les travaux jusqu'à ce qu'il fût parvenu à la ligne C'C (132).

Dans le second cas, le fond s'exhausseroit par des dépôts jusqu'à ce qu'il fût parvenu à la ligne C'C; & dans ce tems-là il s'extravaferoit & se répandroit sur les domaines adjacens (134).

Ainsi, nous le répétons, *la pente C'C n'est point arbitraire, mais elle doit être réglée sur celle de K'C.*

138. Supposons que la rivière s'éloigne en prenant la position NOP, ou qu'elle s'approche en prenant celle QRS.

La chassée du lit augmentera ou diminuera de hauteur proportionnellement à la longueur.

Dans le premier cas, le point C tombant sur N, tirons la ligne NK' parallèle à CK, il est visible que NK' sera supérieure à CK : donc le remblai augmentera en hauteur & en longueur.

Dans le second cas, le point C tombant sur Q, tirons QK'' parallèle à CK, elle tombera au-dessous de CK : donc le remblai diminuera en hauteur & en longueur.

139. Il suit de-là que *les torrens doivent être conduits aux rivières par la ligne la plus courte.* Car plus la ligne sera courte, moins les remblais seront considérables & moins les dépenses seront fortes.

Donc on doit conduire les torrens aux rivières par la voie la plus courte.

140. Si le lit qu'on assignera est trop large, les eaux, y ayant peu de profondeur, y auront aussi moins de force pour entraîner les matériaux qui descendent de la montagne. D'où il suit que les dépôts exhausseront le fond, jusqu'à ce que le lit ait assez de pente pour donner aux eaux la force nécessaire au transport des matières entraînées.

Si le lit est trop large, le fond s'éleva.

Donc plus le lit
sera étroit, plus la
pente sera peuvée.

141. Il suit de-là, que *la pente du lit d'un torrent devra être d'autant moindre que le torrent sera plus resserré.* Car alors les eaux perdant moins de leur force par les obstacles répandus sur le fond, n'auront pas besoin de réparer leur pente par une augmentation de pente.

Et moins la chauffe
sera élevée.

142. Donc, si le torrent doit être conduit à la rivière voisine par une chauffe, *le remblai sera d'autant moins élevé que le lit sera plus resserré.*

Importance des
principes précédens,
pour les pays de mon-
tagnes.

143. Les principes que nous venons d'établir, quoiqu'en-
core imparfaits à cause de la nouveauté du sujet, sont néan-
moins de la plus haute importance pour tous les pays de mon-
tagnes. On sait, en effet, que, dans ces pays, les domaines les
plus précieux sont toujours situés au fond des vallées & le long
des rivières, & qu'ils sont en même tems dominés par des
montagnes, d'où les eaux d'orage descendent par la voie des
torrens. Si l'on ne veut pas qu'ils soient engloutis par les dé-
combres des montagnes, il faut nécessairement assigner un lit
à ces torrens; & l'on voit par ce qui précède, que pour opérer
à cet égard d'une manière sûre & économique, il faut, en at-
tendant mieux, se conformer à ce que nous venons de pres-
crire.

§. III.

Des causes des Torrens & des effets qui en résultent.

La première cause
de la formation des
torrens est la des-
truction des bois des
montagnes.

144. *La destruction des bois qui couvroient nos montagnes, est la première cause de la formation des torrens.*

La raison s'en présente d'elle-même. Ces bois, soit taillis, soit
de haute-futaie, interceptoient, par leur feuillage & par leurs
branches, une partie considérable des eaux pluviales & de celles
d'orage. La partie restante & qu'ils ne pouvoient pas retenir,
ne

ne tomboit que goutte à goutte, & dans des intervalles assez longs pour qu'elle eût le tems de filtrer dans les terres. D'autre part, la couche de terre végétale qui s'accroissoit annuellement par la chute des feuilles, s'imbiboit d'une quantité considérable de ces eaux. Enfin les touffes d'arbrisseaux rompoient & détruisoient, dès leur origine, les torrens qui pouvoient se former nonobstant toutes ces raisons. Les bois étant détruits, les eaux d'orage n'ont plus trouvé d'interception dans leur chute. Ne pouvant pas, à raison de leur abondance, être absorbées par la terre à mesure qu'elles tomboient, elles ont coulé superficiellement, & n'y ayant plus de touffes qui rompiissent & divifassent leur cours, elles ont formé les torrens, ainsi qu'il a été dit (107 & 113).

145. *Les défrichemens sur les montagnes sont la seconde cause de la formation des torrens.*

La deuxième cause est le défrichement des montagnes.

Car nous avons démontré (108) qu'un torrent se formeroit avec d'autant plus de facilité, que les matières qui composeroient la montagne auroient moins de tenacité. Or, les défrichemens, en rendant les terres meubles, ont diminué cette tenacité : donc ils ont favorisé la formation des torrens.

L'on voit par-là combien a été mal entendue & peu réfléchie la loi, rendue sous l'ancien régime, qui autorisoit les défrichemens, pourvu que l'on construisit, par intervalles, des murs de soutènement, pour arrêter les terres sur les penchans des montagnes. On n'a pas senti que, dans une infinité de contrées, on se bornoit à faire deux ou trois récoltes dans un défrichement, & qu'ensuite on l'abandonnoit. Conséquemment il étoit naturel que les murs de soutènement devant plus coûter que ne vaudroient les récoltes, on ne les construisoit pas. Aussi c'est-là ce qui est arrivé. Cependant il en est résulté jusqu'à présent, & il en résultera pour l'avenir, les défaits les plus affreux, ainsi que nous allons le voir.

Le premier désastre qui en résulte est la ruine de nos forêts.

146. Le premier désastre produit par les deux causes dont nous venons de parler, est la ruine de nos forêts.

S'il avoit existé des loix sages & qu'on eût soigneusement tenu la main à leur exécution, nous aurions aujourd'hui des bois de construction assez abondans pour nous passer de l'étranger. Nous aurions aussi en abondance des bois de charpente & de chauffage. On sent que tous ces objets sont essentiellement nécessaires dans un état bien organisé. Cependant ils nous manquent au point que dans un grand nombre de communes on n'a pas même du bois de chauffage. Le mal vient de loin, & il est très-instant d'y remédier.

Le deuxième désastre est la perte des pâturages sur plusieurs montagnes.

147. Le second désastre est l'anéantissement en une infinité d'endroits de la couche végétale qui couvrait nos montagnes.

Cette couche donnoit autrefois d'abondans pâturages pour les bêtes à laine. Emportée par les orages & les torrens, il ne reste plus aujourd'hui sur ces montagnes qu'un rocher nud & aride. De-là il résulte nécessairement une diminution dans le menu bétail qu'on auroit pu nourrir en France, si ces pâturages avoient continué d'exister.

Le troisième désastre est la ruine des domaines le long des rivières, & de ceux au bas des montagnes.

148. Le troisième désastre est la ruine des domaines qui sont le long des rivières.

Nous avons vu (70) que les crues étoient d'autant plus fortes, que les montagnes étoient moins boisées & plus décharnées. Ces crues sont donc plus fortes aujourd'hui par l'effet des deux causes mentionnées ci-dessus, qu'elles ne l'étoient autrefois : donc elles doivent causer, & elles causent réellement beaucoup plus de dégâts aux domaines riverains qu'elles n'en causoient autrefois.

D'autre part, nous avons vu (134) qu'il pouvoit arriver, comme en effet il n'arrive que trop souvent, que les torrens sortant de leur lit, couvrirent de dépôts les domaines adjacens situés au pied des montagnes ; ce qui les dénature absolument.

Or, la chose n'a lieu que depuis que, par les deux causes ci-dessus (144 & 145), les torrens se sont formés.

149. Le quatrième désastre est le *dommage qu'éprouve la navigation des rivières par les divisions qui sont la suite des fortes crues.*

Le quatrième désastre est le préjudice qu'éprouve la navigation des rivières.

Nous verrons plus bas qu'une crue, forte & subite, divise souvent la rivière en plusieurs branches. En attendant, il nous suffit de dire, qu'autrefois cela étoit peu fréquent. Ce qui le prouve, c'est qu'en général les rivières étoient prises pour limites des terroirs des communes; ce qui n'auroit pas été, si, dans ces tems-là, ces rivières avoient été sujettes aux mêmes divisions qu'aujourd'hui. Or, il est visible que ces divisions en plusieurs branches, portent un très-grand préjudice à la navigation & à la flottaison des rivières.

150. Le cinquième désastre consiste dans les *contestations que les divisions des rivières font naître entre les propriétaires riverains opposés.*

Le cinquième désastre consiste dans les procès résultans de la division des rivières en plusieurs branches.

Car, si dans l'origine & à l'époque où la rivière n'avoit qu'un lit, le courant formoit la ligne divisoire, il est visible que ce courant, venant à changer, par la division en plusieurs branches, la ligne divisoire changera aussi. Sa position devenant variable & incertaine, il faut qu'il en résulte des procès; & c'est malheureusement ce qui n'arrive que trop souvent. Cependant la chose n'auroit pas lieu si l'on n'avoit pas détruit les bois & les couches de terre végétale sur les montagnes.

151. Le sixième désastre résulte des *dépôts qui se forment à l'embouchure des fleuves, & qui interceptent souvent la navigation.*

Le sixième désastre est l'obstruction de l'embouchure des fleuves.

Car il est démontré, par l'expérience, que les atterrissemens qui se forment à l'embouchure des fleuves, gênent extrêmement la navigation. Il est aussi démontré, par l'expérience, que ces atterrissemens se sont opérés beaucoup plus rapidement, dans ces derniers tems, qu'autrefois. L'exemple du Rhône,

que nous avons rapporté au n. 11, en est une preuve convaincante. Or ces dépôts ne peuvent provenir que des dépouilles des montagnes défrichées.

Le septième désastre est la diminution des sources.

151. Enfin le septième désastre consiste dans la diminution des sources qui alimentent les fleuves & les rivières dans leur état ordinaire.

Nous avons vu (45), que les sources provenoient des eaux pluviales qui, filtrant à travers la terre, se rendoient dans des réservoirs souterrains, d'où elles s'échappoient ensuite par de petits canaux & paroissent à la surface de la terre. Or, si les montagnes se dépouillent de leur couche de terre végétale, & qu'il n'y reste plus que le rocher nud, il est visible que les eaux pluviales ne filtreront plus, & qu'elles s'écouleront toutes superficiellement (70) : donc les sources doivent diminuer, ainsi que les rivières qui les alimentent : il viendra même un tems où les rivières, qui aujourd'hui sont navigables, cesseront de l'être. A la vérité, cette époque est encore éloignée ; mais tôt ou tard elle arrivera, si l'on ne détruit pas la cause qui doit opérer cet effet.

Nous allons à présent parler des rivières.

SECTION III.

Des Rivières.

Division de cette section.

153. Nous diviserons cette section en deux chapitres. Dans le premier, nous examinerons les rivières qui charient du gravier ; & dans le second, nous traiterons de celles qui ne charient que du sable & du limon.

CHAPITRE I.

Des Rivières à fond de gravier.

§. I.

De la nature & de la pente du lit des Rivières à fond de gravier.

154. Supposons une vallée BCD (fig. 7.) formée par les montagnes ABC, CDE, &c au fond de laquelle se trouve une rivière; s'il ne s'y rencontre aucune pierre, il est visible que cette rivière occupera constamment l'endroit C le plus bas de cette vallée, sans pouvoir s'étendre ni à droite ni à gauche, puisqu'elle trouveroit le penchant des montagnes de chaque côté; &c dans ce cas, il ne sauroit y avoir de différence entre le lit majeur & le lit mineur (90), à cause que le lit sera un véritable canal terminé de part & d'autre, par le penchant de ces mêmes montagnes. Mais si par quelque événement que ce soit, le fond de la vallée se remplit de pierres, il cessera d'avoir la forme d'un canal, &c prendra la position de la droite FG: pour lors la rivière coulera sur le plan dont cette ligne est la coupe transversale; &c si ce plan a une certaine largeur FG, telle qu'elle ne puisse être entièrement occupée que par les eaux dans les grandes crues (89 1^o.) la rivière aura un lit majeur & un lit mineur. Or, tel est l'état de toutes les rivières à fond de gravier, &c dans lesquelles on distingue les deux lits dont nous venons de parler: donc le fond des vallées que ces rivières parcourent a été encombré par des dépôts de pierre.

Le fond des vallées où les rivières ont établi leur lit a été encombré par des pierres.
Fig. 7.

Pour s'en convaincre, on n'a qu'à sonder la profondeur du gravier sur divers points de FG, on trouvera que cette profon-

deur augmente en avançant vers le point le plus bas C de la vallée, & qu'au contraire elle diminue en s'approchant des bords F & G.

Les domaines riviérains de niveau avec le lit, ont été gagnés sur ce lit.

155. Si le gravier du lit majeur de la rivière n'occupoit que la largeur HK, & que latéralement il se trouvât des domaines qui occupassent les espaces FH, KG placés sur la même ligne de niveau FG, ou à-peu-près, que HK, on peut être assuré que ces domaines ont été gagnés sur le lit majeur de la rivière.

Car, si cela n'étoit pas ainsi, les lignes FH, KG seroient la suite des penchans correspondans BF, DG. Or la continuité des penchans ne se forme jamais de lignes horizontales.

En creusant dans ces domaines on trouvera le gravier.

156. Il suit de-là qu'en creusant à quelque profondeur sur les domaines riviérains FH, KG, on trouvera infailliblement le gravier de la rivière.

Cela est évident, puisque ces domaines ont été gagnés sur le lit majeur & sont par conséquent superposés au gravier.

Cette observation est très-utile dans le cas où l'on construit un chemin à travers ces sortes de domaines ou aux environs. Dans ce cas, on n'a qu'à ouvrir une tranchée dans ces terrains, & l'on s'y pourvoira de tous les graviers nécessaires aux engravemens.

Les encombrements qui forment le gravier, tiennent leur origine des montagnes adjacentes.

157. Nous avons vu dans la section précédente que les penchans des montagnes sont sillonnés de torrens; que ces torrens en détachent des masses composées de terre & de pierre, & qu'ils les jettent dans les rivières voisines. Ces rivières ayant des crues plus longues que celles des torrens (63), & d'ailleurs, étant habituellement alimentées par un certain volume d'eau (56), la partie terreuse sera bientôt dissoute; mais les pierres resteront & formeront l'encombrement dont nous avons parlé ci-dessus (154). Donc les encombrements qui forment le gravier des rivières tirent leur origine des montagnes adjacentes.

La quantité de gravier que la rivière

158. La quantité de gravier que les rivières recevront par leurs

effluens sera, toutes choses d'ailleurs égales, proportionnelle à la déclivité des pays arrosés par ces effluens.

reçoit, est proportionnelle à l'étendue & à la déclivité des pays qui le fournissent.

Car, 1°. puisque les eaux des torrens détachent ces pierres des montagnes, elles en détacheront d'autant plus, qu'elles agiront sur un plus grand nombre de points, ou que le pays arrosé sera plus étendu.

2°. Ces pierres seront entraînées avec d'autant plus de facilité, que les montagnes seront plus ardues.

159. *La grosseur des pierres que les torrens entraîneront dans les rivières, sera d'autant plus considérable, que les montagnes seront plus ardues & plus proches de ces rivières.*

La grosseur du gravier est proportionnelle à la déclivité & à la proximité des montagnes.

1°. Plus les montagnes seront ardues, moins il faudra de force aux eaux des torrens pour détacher de grosses masses de pierres.

2°. Plus ces montagnes seront proches des rivières, plus le trajet de transport sera court : conséquemment, moins les torrens perdront de leur force au bas de la montagne, & plus il leur en restera pour chasser ces matériaux.

160. De-là il suit 1°. que les matériaux du lit d'une rivière seront plus ou moins grossiers, selon que les montagnes qui la borderont, seront plus ou moins escarpées.

Donc le gravier sera plus ou moins grossier, suivant la hauteur & la pente des montagnes.

La chose est évidente, & d'ailleurs elle est confirmée par l'expérience.

2°. Que lorsqu'il n'y aura point de montagnes, il n'y aura point de gravier.

L'exemple de la Saône, de la Seine, de la Marne, &c., justifie cette conséquence.

161. Nous avons vu (45 & 55) que les eaux de source sortoient particulièrement des montagnes, & (51 1°.) qu'elles formoient les rivières dans leur érar habituel. Par conséquent les rivières prennent en général leur origine aux montagnes ; mais (9) les montagnes diminuent constamment de hauteur en s'éloignant du point culminant du groupe. D'autre part, la déclivité ou

La grosseur du gravier augmente ou diminue en s'approchant ou en s'éloignant de la source de la rivière.



la rapidité de leur penchant diminue aussi à proportion de la hauteur. Donc, d'après ce que nous venons de dire (159), la grosseur des matières du fond d'une rivière augmentera en remontant vers la source, & elle diminuera en s'en éloignant.

La chose est conforme aux observations, ainsi que chacun peut s'en convaincre.

Si les montagnes riveraines s'abaissent ou s'éloignent, la largeur du gravier augmentera.

Fig. 7.

162. Si les montagnes formant la vallée s'éloignent ou s'abaissent, la longueur FG (fig. 7) de la ligne transversale du gravier augmentera.

Car, 1°. les montagnes s'éloignant, leurs penchans CGD , CFB s'écarteront l'un de l'autre: par conséquent leur distance prise sur la ligne FG augmentera.

2°. Pareillement, si les montagnes ABC , CDE s'abaissent & si elles deviennent $AB'C$, $CD'E$, il est visible que la ligne FG deviendra FG' plus longue que la première.

Ainsi, dans le premier cas, les montagnes s'éloignant, & leur déclivité étant supposée constante, le sommet de l'angle formé par la rencontre de leurs penchans, tombera au-dessous du point C , tandis que la ligne FG ne change pas de position. Or le sommet de l'angle s'éloignant, FG qui joint ses côtés doit augmenter.

Dans le second cas, au contraire, les sommets des montagnes baissant, leur rapidité diminue; & par conséquent, l'angle formé au point C par le concours de leurs penchans, augmentera. Donc la ligne FG , qui ne varie pas dans sa position & qui mesure la distance des côtés de cet angle, augmentera aussi.

Si les montagnes riveraines se rapprochent ou s'élèvent, la largeur du gravier diminuera.

Fig. 7.

163. Si les montagnes qui forment la vallée se rapprochent ou s'élèvent, la longueur FG de la ligne transversale diminuera.

En effet, 1°. si elles s'approchent, leurs penchans CGD , CFB se rapprocheront aussi; & par conséquent, la ligne FG , qui mesure leur distance suivant cette direction, diminuera.

2°. Si elles s'élèvent, & qu'elles deviennent $AB'C$, $ED'C$, leur

leur rapidité augmentera, leurs penchans se rapprocheront, & leur distance suivant la ligne FG, deviendra F"G", qui sera évidemment moindre que FG.

164. Puisque la hauteur des montagnes augmente en s'approchant de la source d'une rivière, & qu'elle diminue en s'en éloignant, il suit, de ce que nous venons de dire (162 & 163), qu'il y aura plus ou moins de terrain à gagner sur le gravier du lit des rivières, selon qu'on s'éloignera ou qu'on s'approchera de leur origine.

La largeur des torrents à leur source est relative à la distance de la source.

165. Les pierres qui tombent dans le lit des rivières sont d'abord d'une forme anguleuse & irrégulière, comme on peut le voir dans les torrens pris au bas des montagnes où ils se forment; l'action des eaux des rivières dans les crues, les oblige à rouler & à se choquer les unes les autres. Dans ce mouvement de rotation, & par ces divers chocs, les angles s'écornent, les surfaces se polissent, & leur forme devient régulière, ou à-peu-près. C'est lorsqu'elles sont parvenues à cet état, qu'elles prennent le nom de *galets*. Mais pour y parvenir, elles ont besoin de rouler sur une certaine étendue, & par l'action des crues d'une certaine longueur. Avant ce terme, elles sont plus ou moins écornées, & s'approchent plus ou moins de la régularité des *galets*, suivant l'espace parcouru, & c'est sur-tout dans le lit des torrens-rivières qu'on les trouve dans cet état d'imperfection : aussi est-ce-là le vrai moyen de distinguer au premier abord, & en tout tems, le torrent-rivière de la rivière proprement dite.

Considérations sur le gravier & les galets; usage qu'on en peut faire pour distinguer la rivière du torrent-rivière.

Comme les pierres qui descendent des montagnes sont de diverses grosseurs, cette diversité continue dans le lit des rivières. Ainsi, le gravier n'est qu'un mélange de pierres de toute grosseur, depuis un volume déterminé & au-dessous; & sa grossièreté, en général, consiste dans le plus ou moins de grosseur des galets qui y dominent.

Origine des dépôts de graviers supérieurs au lit des rivières.

166. Nous avons dit (5) qu'en divers endroits, & à une certaine hauteur on trouve des amas considérables de cailloux roulés ou *galets*. Nous ajouterons ici qu'on rencontre aussi fort souvent, dans les endroits élevés, du gravier dont les pierres ne sont encore qu'imparfaitement arrondies. Par conséquent, en examinant les rivières ou torrens-rivières qui sont dans la contrée, on pourra, d'après ce que nous avons dit (165), déterminer par quel courant ces dépôts ont été formés.

Pourquoi le lit des rivières s'abaisse, malgré les graviers abondans.

167. Les torrens transportant continuellement des pierres dans le lit des rivières, & ces pierres ne parvenant pas jusqu'à la mer, ainsi que nous le verrons plus bas, il semble que ce lit devrait habituellement s'exhausser. Cependant il arrive le contraire, comme nous l'avons dit (5 & 166). Deux causes empêchent les progrès de cet exhaussement.

La première est le frottement continuel des galets, les uns contre les autres, dans les crues; frottement qui les use & en atténue habituellement les parties. La chose paraîtra peu surprenante, si l'on observe qu'il est bien difficile qu'une des plus grosses pierres qu'on trouve dans le gravier du lit des rivières puisse, par l'effet d'un mouvement violent, tel qu'est celui du tems des crues, rouler seulement l'espace de 10 lieues sans s'anéantir entièrement.

La seconde est l'abaissement habituel du niveau de la mer dont nous avons parlé aux n. 4 & 5, & qui, comme on verra dans la suite, influe nécessairement sur l'abaissement du lit des rivières dans toute l'étendue de leur cours.

Ainsi, par le concours de ces deux causes, non seulement le lit des rivières ne doit pas s'élever, mais au contraire il doit continuellement s'abaisser; & c'est ce qui est confirmé par l'expérience.

168. Après avoir expliqué tout ce qui tient à la formation & à la nature du lit des rivières, il nous reste à voir l'action des eaux sur les matières qui le composent & les variations qui en

résultent dans toutes les hypothèses. Pour cela il faut préalablement fixer nos idées sur la force des eaux, la résistance des matériaux du fond & l'équilibre qui s'établit entre cette force & cette résistance.

169. Nous avons dit (48) que, dans les crues, toutes les matières du fond étoient en mouvement, & (85) que ces mêmes matières ne se mettoient en équilibre, avec l'action du courant, que pendant l'écoulement secondaire des eaux pluviales auxquelles nous avons donné le nom de *volume d'eau d'équilibre*. D'après la définition donnée au n. 89 2^o, ce volume est le volume moyen des eaux d'écoulement secondaire qui succèdent à la crue. L'action de ce volume ou sa force se mesure, ainsi que la force de tous les corps, par le produit de la masse, par la vitesse qui l'anime. Or nous avons vu (100) l'impossibilité de fixer la loi du mouvement des eaux des torrens & des rivières, & (101) que la vitesse moyenne remplissoit le même objet : ce sera donc la vitesse moyenne que nous adopterons pour la vitesse commune à toutes les particules de la masse. Quant à cette masse, elle est le volume qui, dans une seconde, que nous prenons pour unité de tems, passe par la section du lit à l'endroit sur lequel nous raisonnerons, & ce volume doit être regardé comme évalué en pieds cubes, à cause que nous prenons le pied pour unité. En conséquence, la *force d'équilibre du courant sera exprimée par le volume d'eau d'équilibre multiplié par la vitesse moyenne*.

La force d'équilibre des courans est exprimée par le volume d'équilibre multiplié par la vitesse moyenne.

Au surplus, nous ne devons pas nous dissimuler que cette force n'agit en entier que sur les grands obstacles qui se rencontrent sur sa route, tels que les digues, les bords du lit quand ils se présentent obliquement à la direction du courant, &c. ; au lieu qu'il n'y a que les couches inférieures qui agissent sur les matériaux qui forment les inégalités du fond. Cependant, comme ces couches supportent le poids de toutes les couches supérieures, n'étant d'ailleurs question ici que de fixer des

rapports d'approximation, & de les vérifier constamment par l'expérience, nous croyons pouvoir, sans crainte d'erreur sensible, prendre l'expression de la force que nous venons de fixer, pour celle qui agit sur les matières du fond & à laquelle elle doit être sensiblement proportionnelle, la vitesse étant supposée la même pour tous les filets.

Cette force est aussi représentée par le même volume multiplié par une fonction quelconque de la pente.

170. Par la théorie de la chute des corps, soit libre, soit sur des plans inclinés, la vitesse acquise est exprimée par l'ordonnée d'une parabole dont le paramètre = 60 pieds & l'abscisse est la hauteur due. D'où il suit que, dans la théorie, les vitesses sont comme les racines carrées des hauteurs. Dans les rivières, l'eau coule à la vérité sur un plan incliné; mais nous avons vu (101) qu'on ne pouvoit pas, à la rigueur, lui appliquer ce rapport de la vitesse à la hauteur. Tout ce que nous pouvons dire, c'est que la hauteur du plan incliné, ou la pente de la rivière augmentant ou diminuant, la vitesse augmentera ou diminuera aussi d'après une fonction quelconque de cette pente, mais dont la détermination, assez inutile d'ailleurs pour l'objet que nous proposons, sera probablement encore long-tems inconnue par la multiplicité & les variations à l'infini des éléments qui y entrent. En conséquence, ne désirant & ne pouvant aujourd'hui obtenir que des rapports approximatifs, nous pourrions aussi représenter la force du courant qui agit sur le fond ou la force d'équilibre, par le volume d'eau d'équilibre, multiplié par une fonction quelconque de la pente.

La résistance des matières du fond est proportionnelle à leur grosseur.
Fig. 2.

171. Soit AB (fig. 8.) un plan incliné faisant partie d'une portion du lit d'une rivière. Soit aussi, sur ce plan, le corps D représentant une pierre isolée, posée parmi celles qui composent le fond. Cette pierre, étant entièrement plongée dans l'eau, perdra autant de son poids que pèse le volume d'eau dont elle occupe la place. Représentons le reste de son poids par la verticale EF, & abaïssons la perpendiculaire EG. Cette dernière ligne exprimera la pression sur le plan & sera proportion-

nelle à l'énergie avec laquelle elle résistera à l'action du courant. Mais on a $EF:EG::AB:BC$. Donc, puisqu'à cause de la petitesse de AC on peut, sans erreur sensible, supposer $BC=AB$, on pourra aussi, par la même raison, supposer $EG=EF$; par conséquent la résistance, que ce corps opposera, sera proportionnelle à son poids relatif; &, puisque le poids relatif est proportionnel au poids absolu, & celui-ci au volume ou à la grosseur des matières, la résistance de ce corps sera aussi en proportion avec son volume ou sa grosseur.

Jusqu'ici nous n'avons considéré qu'un corps isolé, placé sur le fond du lit d'une rivière; mais dans la nature, les choses ne sont pas ainsi: les pierres couvrent le fond en entier: elles sont placées les unes à la suite des autres; & quoique disposées au hasard & en désordre, cependant elles se soutiennent mutuellement jusqu'à un certain point. Par cette irrégularité de disposition respective, il seroit difficile, pour ne pas dire impossible, de fixer au juste le rapport de la résultante des résistances. Mais on sent, qu'en général, dans ce cas, cette résistance doit à-peu-près être encore proportionnelle à la grosseur des matières; car il est visible que plus ces matériaux seront volumineux, plus ils résisteront.

172. Pour que le lit d'une rivière prenne une consistance, il faut que les matières du fond se mettent en équilibre avec l'action des eaux.

Les matières du fond doivent se mettre en équilibre avec l'action des eaux.

Car si cet équilibre n'avoit pas lieu, les matières du fond seroient dans un mouvement continuel, & le lit ne prendroit aucune consistance fixe; ce qui est contraire aux loix de la nature & à l'expérience.

173. Donc, puisque l'action ou la force des eaux est (169) comme le produit de la masse par la vitesse, ou (170) comme le produit de cette masse par une fonction de la pente, & que (171) la résistance des matières du fond est comme leur grosseur, toutes ces quantités seront en proportion.

Conséquence qui en résulte.

C'est de-là que nous allons déduire les propositions suivantes.

La grossièreté des matières du fond augmente avec la force de la rivière.

174. *Plus la force de la rivière sera considérable, plus les matières du fond seront grossières.* Car, si la force de la rivière augmente, la résistance des matières qui, par leur poids, doivent lui faire équilibre, augmentera aussi. Or (171), cette résistance est proportionnelle à la grosseur des matières : donc la force de la rivière sera proportionnelle à la grossièreté de ces mêmes matières.

Et réciproquement,

175. *Il s'en suit de-là, que réciproquement plus les matières seront grossières, plus le courant pris dans l'état d'équilibre aura de force.*

La chose est évidente, puisqu'une plus grande résistance doit faire équilibre à une plus grande force.

On sent que l'inverse de l'une & l'autre proposition a également lieu.

Ces deux propositions sont confirmées par l'expérience ; car par-tout où les rivières ont plus de force, les matières du gravier y sont plus grossières, & réciproquement.

Le volume d'eau étant constant, la pente augmentera ou diminuera avec la grossièreté des matières du fond.

176. *Si le volume d'eau est constant sur tout le cours du courant, la pente augmentera ou diminuera avec l'augmentation ou la diminution de la grossièreté des matières du fond.*

En effet, 1°. si la grossièreté des matières augmente, leur énergie ou résistance augmentera (171). Donc, dans le cas d'équilibre la force du courant doit augmenter (175) ; mais cette force est le produit de la masse par la vitesse (169). La masse étant constante par hypothèse, la vitesse doit donc s'accroître. Or (170), cette vitesse ne peut s'accroître qu'à mesure que la pente augmentera : donc cette pente augmentera avec la grossièreté des matières du fond.

2°. Par les mêmes raisons, si cette grossièreté diminue, la résistance diminuera. Il en sera de même de la force & de la vitesse du courant ; par conséquent la pente diminuera aussi.

177. Si la grossièreté des matières est uniforme sur toute la longueur du lit, la pente augmentera ou diminuera lorsque le volume d'eau diminuera ou augmentera respectivement.

La grossièreté des matières du fond étant constante, la pente sera la même inverse du volume d'eau.

Car 1°. le volume d'eau diminuant, & la résistance étant constante par l'uniformité des matières du fond, la force devant aussi être constante, la vitesse augmentera. Or, elle ne peut s'accroître qu'avec la pente (170).

2°. Au contraire, le volume d'eau augmentant & la résistance étant supposée constante, la force qui pour lors doit aussi être constante, exige que la vitesse diminue : donc, dans ce cas, la pente diminuera aussi (170).

178. Nous avons vu (161) que la grossièreté des matières du fond augmente en remontant vers la source d'une rivière, & qu'elle diminue en s'en éloignant ou en descendant : d'autre part, nous avons pareillement vu (60) que le volume d'eau d'une rivière augmente ou diminue en s'éloignant ou en s'approchant de sa source. Donc, d'après les deux propositions ci-dessus (176 & 177), la pente du lit d'une rivière augmentera continuellement en remontant vers la source, & elle diminuera de même en descendant. Par conséquent, ce lit ne formera pas une seule ligne droite, mais une suite de plans dont l'inclinaison variera à chaque pas, & qui seront les élémens d'une courbe dont le point générateur s'élèvera continuellement en avançant vers la source de la rivière ; ce qui est parfaitement conforme aux observations.

Le fond du lit formera une courbe qui s'élèvera en avançant vers la source.

179: Si l'on examine la nature de cette courbe, on voit qu'elle doit être de la classe des courbes asymptotiques ; car, menons l'horizontale AB (fig. 9) dans laquelle le point A soit du côté d'aval & la pointe B du côté d'amont, & élevons les perpendiculaires PM, P'M', P''M" &c., elles seront (178) les ordonnées de cette courbe qui touchera l'axe des abscisses AB lorsque PM ou la pente sera = 0. Or pour que, toutes choses d'ailleurs égales, la pente s'anéantisse, il faut que la résistance

La courbe du lit sera asymptotique.

du fond soit nulle, ou que le volume d'eau soit infini. En effet la pente s'anéantissant, la vitesse qu'elle imprime à la masse s'anéantit aussi, ou, si l'on veut, devient infiniment petite; donc il faut que la résistance du fond devienne nulle, ou, si elle est finie, il faut que la masse d'eau devienne infinie. Or la résistance du fond ne sera jamais $= 0$, ni la masse ou le volume d'eau $= \infty$; donc PM aura toujours une valeur, & par conséquent la courbe MM'M" sera asymptotique, puisqu'elle ne pourra toucher l'axe AB des abscisses qu'à l'infini.

Le volume d'eau étant constant, la grosseur des matières du fond augmentera avec la pente.

180. Si la pente d'une rivière augmente & que le volume de ses eaux soit constant, la grosseur des matières du fond augmentera aussi.

La raison s'en présente d'elle-même. La pente augmentant, la vitesse & la force de la rivière augmenteront aussi (170); donc, pour l'équilibre, la résistance du fond doit augmenter: mais cette résistance ne peut s'accroître que par l'augmentation de la grosseur des matières (171).

Application de ce principe au redressement du lit des rivières.

181. Supposons qu'on redresse le lit sinueux d'une rivière, en abrégant son cours, on augmentera sa pente en cet endroit. Donc, par la proposition précédente, la grosseur des matières du fond augmentera pareillement de proche en proche jusqu'à la distance où, par l'effet de l'augmentation de résistance qui en résultera, ou de celle mentionnée au n. 103, le courant se sera mis de nouveau en équilibre avec les matières primitives.

L'observation suivante confirmera cette assertion. Frizi rapporte qu'en abrégant le cours de l'Arno de quatre milles, cette rivière a poussé du gravier jusqu'à trois milles au-delà du point où elle cessait d'en charier auparavant: d'où l'on doit conclure qu'en opérant des redressements dans les rivières, on portera, en général, la grosseur des matériaux qui se trouvent à un endroit déterminé, à une distance plus avancée en aval d'environ les trois quarts de la longueur du raccourcissement du cours de ces rivières.

182. Puisqu'un redressement de lit augmente la pente, & que (105 1^o.) les courans tendent toujours à s'établir aux endroits où cette pente est plus forte; il s'en suit que si une rivière rencontre sur son cours un endroit pareil, elle s'y précipitera d'elle-même. C'est pour cette raison, qu'en 1711, le Rhône, près de son embouchure, abandonna son ancien lit, connu sous le nom du *canal de bras de fer*, pour se jeter dans celui des Lônes qu'il occupe encore aujourd'hui. Par conséquent quand on a de pareils redressements ou racourcissements à faire, lorsqu'il n'y a pas de rocher ni d'autres matières qui aient trop de tenacité, il suffit, le plus souvent, d'ouvrir une simple tranchée de peu de largeur, & de laisser, au courant qui s'y précipitera de lui-même, le soin de s'aggrandir convenablement par la corrosion qu'il ne manquera pas d'exercer sur les bords; ce qui facilitera infiniment ces sortes d'opérations & en diminuera considérablement les dépenses.

Moyen de simplifier les frais de redressement du lit des rivières.

183. *Le volume d'eau d'une rivière étant toujours supposé constant, si l'on en diminue la pente, la grossièreté des matières du fond diminuera aussi.*

Le volume d'eau étant constant, la grossièreté des matières du fond diminuera avec la pente.

Car la pente diminuant, la vitesse diminuera aussi (170), de même que la force (169). Donc cette force ne pourra plus faire équilibre qu'à une résistance moindre qu'auparavant: or, cette résistance (171) est comme la grossièreté des matières du fond: donc cette grossièreté diminuera.

184. Cette proposition s'applique naturellement aux déversoirs dont on se sert pour barrer le lit des rivières. Ces sortes d'ouvrages, en détruisant la pente de la rivière, détruisent aussi sa vitesse & sa force: le courant n'a donc plus assez d'énergie pour charier du gravier; & les eaux ne s'écoulant que par l'effet de la pression verticale, la grossièreté des matières du fond s'aneantit jusqu'à une certaine distance en amont du déversoir: c'est ce que l'expérience démontre.

Application de ce principe aux déversoirs.

Un déversoir oblige
le lit de s'exhausser en
amont.
Fig. 10.

185. Si l'on barre une rivière par un déversoir, son lit s'exhaussera en amont de ce déversoir.

Soient AB (fig. 10.) une portion du lit sur laquelle on a construit le déversoir CDEF. Du sommet de ce déversoir menons l'horizontale CG qui rencontre AB en G. Le courant arrivé en G sera obligé de se mouvoir de G en C, en vertu de la vitesse acquise. Mais, d'une part, pour peu de hauteur qu'ait le déversoir, cette vitesse est bientôt détruite par la résistance qu'oppose la masse stagnante CFG, que le courant choque suivant la direction AG (105° .); & de l'autre, ce ralentissement retardant les eaux antérieures, se fait sentir de proche en proche, aux eaux postérieures ou du côté d'amont, jusqu'à une certaine distance d'autant plus grande que la pente est plus petite. Donc les eaux affluens en amont de G ayant moins de vitesse & conséquemment moins de force qu'auparavant, n'auront plus assez d'intensité pour charier les matières que les torrens supérieurs ne cessent de transporter dans son lit. Donc le lit s'exhaussera en amont du déversoir.

La même proposition peut être démontrée d'une manière encore plus simple. La destruction de la vitesse retient (184) toutes les matières grossières en amont du déversoir. Or les torrens qui affluent en amont ne cessent d'en charier; donc ces matières, ne passant plus au-delà du déversoir, s'accumuleront en amont, & par conséquent elles y exhausseront le lit.

Cette vérité est démontrée par l'expérience: par-tout où l'on barre une rivière pour procurer de l'eau ou des chûtes à des moulins ou à d'autres engins, on remarque constamment cet exhaussement.

La profilité des
mat. du fond sera
à son minimum près
du déversoir.

186. La destruction de la vitesse & de la force du courant est à son *maximum* près du déversoir: mais comme elle n'est produite que par la réaction des eaux stagnantes CFG, cette destruction diminuant par degré en remontant, ainsi que nous venons de le dire, la force augmentera en remontant jusqu'à ce

qu'elle soit devenue la même que si le déversoir n'existoit pas. Donc (174) *la grossièreté des matières sera à son MINIMUM près du déversoir, & elle augmentera progressivement en remontant.*

187. En appliquant au lit d'une rivière, coupé par divers déversoirs, ce que nous avons dit (179), on verra que le fond formera diverses lignes asymptotiques, interrompues par ces mêmes déversoirs auxquels répondront respectivement les moindres ordonnées; car la loi des vitesses & des forces du courant, soit en amont & en aval des deux déversoirs extrêmes, soit dans les entre deux, se trouvant la même que s'il n'en existoit aucun, la courbe du fond doit être rangée dans la même classe.

Chaque déversoir produit au fond de la rivière une courbe asymptotique.

188. L'usage des déversoirs est très-pernicieux dans une infinité de cas; car, outre qu'ils gênent & souvent même qu'ils interrompent la navigation ou la flottaison, si les domaines adjacens ont peu de hauteur, ils forcent les eaux des crues à les inonder; de-là résulte non seulement la perte des récoltes, mais encore l'origine des marais qui privent la société de terrains précieux & qui nuisent à la santé des habitans par l'insalubrité dont ils infectent l'air environnant; de simples canaux de dérivation, dont la prise d'eau seroit un peu au-dessus de l'extrémité G des eaux rendues stagnantes par le déversoir, produiroient la même chute, seroient souvent d'une construction & d'un entretien qui exigeroient moins de frais & n'auroient aucun des inconveniens de ces sortes d'ouvrages de barrage.

Combien l'usage des déversoirs est pernicieux.

189. Si l'on détruit un déversoir, on augmentera d'autant la pente de la rivière, & alors il en résultera l'effet mentionné au n. 181. La chose est évidente & n'a pas besoin de démonstration.

Effets résultans de la démolition d'un déversoir.

Ce qu'il y auroit de plus essentiel est que la démolition des déversoirs anéantiroit tous les effets désastreux qu'ils produisent, & dont nous venons de parler au n. précédent.

L ij

La grossièreté des matières du fond étant constante, la pente diminuera lorsque le volume d'eau augmentera.

Donc en aval d'un confluent la pente de la rivière principale diminuera.

Les rétrécissemens du lit en diminuent la pente.

Si la grossièreté des matières du fond est constante, la pente augmentera quand le volume d'eau diminuera.

Conséquences qui en résultent.

190. Lorsque le volume d'eau augmente, & que la grossièreté des matières est constante, la pente diminue.

Car puisque la grossièreté des matières du fond est constante, leur résistance doit l'être aussi. Donc il doit en être de même de la force de la rivière dans l'équilibre. Par conséquent, puisque la masse a augmenté, il faut que la vitesse diminue à proportion. Donc (170) la pente doit pareillement diminuer.

191. Il suit de-là qu'en aval du confluent des deux rivières, la pente de la rivière principale doit être moindre qu'en amont. C'est une conséquence, non seulement de la proposition du n. 190, mais encore du n. 177; & elle est trop claire pour y insister, d'autant mieux qu'à chaque pas l'expérience le prouve.

192. Si par quelque cause que ce soit le lit d'une rivière se rétrécit en un endroit déterminé, la pente diminuera en aval.

Car dans ce cas, toute la rivière se trouvant réduite sur un moindre espace, doit éprouver les mêmes symptômes que si elle recevoit un plus grand volume d'eau.

193. Si la grossièreté du gravier est constante, & que le volume d'eau diminue, la pente augmentera.

Car la résistance est constante, & la force est moindre par la diminution de la masse. Donc il faut, pour l'équilibre, que cette force se rétablisse par l'augmentation de vitesse: or (170), la vitesse ne peut augmenter que par la pente; donc la pente augmentera.

194. Donc, 1°. si l'on saigne une rivière, la pente en aval doit augmenter. Car alors le volume d'eau diminuera, & par le n. précédent la vitesse doit augmenter ainsi que la pente.

2°. Si dans ce même cas la pente reste constante, la vitesse doit diminuer. Car alors les obstacles l'emportant sur la force, agissent avec plus d'énergie. Cela est confirmé par l'expérience des canaux dans lesquels la vitesse diminue à mesure qu'on en dérive les eaux en plus ou moins grande quantité.

3°. *Si une rivière est trop large, sa pente augmentera.* Cela est évident, puisqu'alors chaque partie de la largeur aura moins d'eau que si le lit étoit plus réduit. Or, dans ce cas la rivière devient la même que si son volume d'eau avoit diminué.

4°. *Une rivière trop large exhaussera son lit.* Car l'augmentation de pente ne peut avoir lieu que par l'exhaussement. D'ailleurs, pour bien se convaincre de cette vérité, qui est essentielle, on n'a qu'à faire attention que dans une rivière trop large, la force diminuant, le courant ne peut plus entraîner les matériaux qu'il entraînoit auparavant : ces matériaux, en se déposant, doivent donc exhausser le lit.

§. II.

De l'action des eaux sur le fond en gravier ; de la corrosion qui s'y exerce, & des moyens de la provoquer & de la modifier.

195. Jusqu'ici nous n'avons considéré qu'en général la pente qui résulteroit de l'équilibre entre l'action des eaux & la résistance du fond ; & c'est d'après cela que nous avons conclu (179) que la forme du lit d'une rivière suivroit la loi d'une courbe assymptotique. Cette résistance de la grossièreté des matières du fond, est un des moyens dont la nature s'est servie pour modérer, à chaque pas, l'effet de l'accélération : mais outre ce moyen, elle en emploie un autre incomparablement plus efficace, & auquel il paroît que jusqu'à présent on n'a pas fait assez d'attention.

Les eaux superficielles éprouvent une accélération.

En effet, si l'on suppose l'équilibre exact entre l'action des eaux du volume d'équilibre & la résistance du fond, il est visible que le moindre accroissement d'action qui résultera d'une légère augmentation de vitesse, détruira cet équilibre & bouleversera le fond. Or, c'est ce qui arriveroit habituellement ; car les eaux de la superficie se ressentent peu, en général, de la résistance du fond, sur-tout pour peu de profondeur qu'ait la rivière. Dans ce

cas, ces eaux s'accéléraient, procureront, par leur adhésion & leur viscosité naturelles, aux eaux inférieures, une augmentation de vitesse & de force qui, l'emportant sur la résistance des matières du fond, détruira l'équilibre précédemment établi, & mettra tout en mouvement par un déplacement général. Suivons donc les progrès de cette accélération, & voyons de quelle manière la nature la détruit.

L'équilibre exige
des gouttes.
Fig. 11.

196. Soit AB (fig. 11) un des plans inclinés qui forment les élémens de la courbe générale asymptotique du lit (179). Supposons qu'au point A il y ait équilibre entre l'action des eaux & de la résistance du fond composé, ainsi qu'il a été dit (165), de galets de toutes sortes de grosseur au-dessous d'un volume déterminé. Divisons la ligne AB en petites parties telles que AD, DE, EF, FG, GH, &c., les eaux superficielles, en s'accéléraient librement, procureront (195) à la masse, une augmentation de force d'un degré en D, de deux en E, de trois en F, de quatre en G, de cinq en H, &c. Par conséquent cette force, en s'accroissant, enlèvera en E les matières les plus légères, en F des matières un peu plus pesantes que les précédentes, & ainsi de suite. Or on sent qu'à la suite de cette accélération la force du courant deviendra assez grande pour, qu'à un point quelconque H, non seulement il ne reste plus au fond que les plus gros galets, mais encore que ces mêmes galets ne puissent pas lui résister & qu'ils soient eux-mêmes entraînés. Alors la rivière est dans le même cas qu'un torrent qui descend d'une montagne & auquel les matières du fond ne peuvent point résister, & par conséquent (110) la ligne du fond KL s'approchera toujours plus de la verticale, ou s'éloignera toujours davantage de la direction de AB; mais le courant ne peut pas continuer sa route suivant la direction de KL dont le prolongement entre dans le globe comme sécante, & il faut de nécessité qu'il revienne à la surface de la terre sur la ligne AB; il ne peut pas y arriver par l'horizontale LN, puisqu'à raison de la grande obli-

quité de KL, la destruction de force, par la résistance de LN, seroit très-perite, & que les matières qui y seroient répandues ne pourroient pas lui résister : encore moins pour cette même raison n'y peur-il pas parvenir par la ligne inclinée LP. Donc il ne peut revenir sur AB que par la ligne en contrepente LM qui détruira sa vitesse de manière qu'en M elle sera la même, ou à peu près, qu'en A. Au point M la même accélération qui a déjà eu lieu en A agira sur la partie MQ de la même manière qu'elle a agi sur AK, & ainsi de suite. Or puisque LM est en contre-pente, le point L est plus bas que le point M. Donc KLM forme un gouffre. Donc *l'équilibre dans les rivières exige que par intervalles il se creuse des gouffres qui détruisent la plus grande partie de la vitesse acquise par l'accélération des eaux de la superficie.*

197. Cette proposition est amplement prouvée par l'expérience. Qu'on parcoure toutes les rivières qui charient du gravier, par-tout on observera ces gouffres creusés de distance en distance, avec diverses modifications, à la vérité, mais qui tiennent aux localités & qui n'altèrent en aucune manière le principe. Jamais au contraire on ne rencontrera de lit dont le fond forme un plan incliné ou une courbe sans interruption. La chose est sur-tout sensible dans les branches des rivières qui restent à sec après une crue. On y voit ces gouffres remplis d'eau; ce qui prouve leur contrepente: car sans cette raison il est visible que cette eau stagnante se seroit écoulée.

198. *La profondeur des gouffres est plus ou moins grande suivant la profondeur d'eau & la pente des rivières*

1°. L'accélération sera d'autant plus forte que la profondeur & la pente de la rivière seront plus considérables. (195) Donc la force étant alors plus grande, KL s'écartera davantage de la ligne AB, & (110) s'approchera davantage de la verticale KR.

2°. Puisque (196) la ligne de contre-pente LM détruit la force d'accélération, elle doit être assez longue pour recevoir le choc de tous les filets qui coulent sur KL depuis le fond

Preuve tirée de l'expérience.

La profondeur des gouffres dépend de celle du courant & du degré de pente.
Fig. 11.

jusqu'à la superficie de l'eau; la longueur sera donc, toutes choses d'ailleurs égales, proportionnelle à la profondeur des eaux.

Cela posé, il est visible que dans le triangle KLM le point L s'éloignera d'autant plus de KM que ML s'allongera davantage, par le rapprochement de KL, de la verticale Kfl. Donc la profondeur des gouffres suivra la loi ci-dessus; ce qui est conforme à l'expérience; car dans les petites rivières les gouffres n'y sont pas aussi profonds que dans les grandes, toutes choses d'ailleurs égales.

La distance des
gouffres sur la taillon
inverse de la pente.
Fig. 11.

199. *La distance d'un gouffre à l'autre sera, toutes choses égales, d'autant plus petite ou plus grande, que la pente sera plus ou moins considérable.*

1°. Plus la pente sera grande, plus l'accélération des eaux de la superficie sera rapide. Donc plus AK sera petite.

2°. Au contraire moins la pente sera grande, plus l'accélération des eaux superficielles sera petite, & conséquemment plus AK sera considérable.

Tout cela est conforme à l'expérience.

Variations de la
grossièreté des ma-
tières d'un gouffre à
l'autre.
Fig. 11.

200. De la proposition du n. 196 il suit que *la grossièreté des matériaux du fond doit augmenter progressivement en avançant du gouffre d'amont vers le gouffre d'aval.*

Car nous avons vu que le courant enlevait continuellement les matières les moins pesantes sur les espaces AD, DE, EF, &c. jusqu'à ce qu'il ne reste plus que les matières les plus grossières.

Variations de la
vitesse des rivières
d'un gouffre à l'autre.

201. La vitesse du courant s'accélère depuis A jusqu'à L, ainsi que nous l'avons vu (196), & elle se détruit sur LM. Donc la vitesse des rivières n'est point uniforme; elle varie continuellement depuis la sortie d'un gouffre jusqu'à la sortie de l'autre. *La plus grande vitesse est donc à l'entrée d'un gouffre, & la moindre est à sa sortie.*

202. Il suit de-là que *les guds des rivières doivent se trouver à la sortie d'un gouffre*; car les endroits guéables sont ceux où la vitesse du courant est la moindre possible. Or, cela arrive particulièrement au sortir des gouffres, quoique souvent la profondeur y soit assez considérable. Au surplus, les localités en offrent souvent d'autres, où les eaux s'étendant sur une superficie considérable, perdent une grande partie de leur vitesse.

En quels endroits
les rivières sont guéables.

203. La vitesse d'une rivière variant continuellement, si l'on se sert des corps flottans pour la mesurer, on ne pourra avoir que la vitesse moyenne des eaux de la surface sur l'espace parcouru par ces corps. Si l'on emploie le quart de cercle, on sent combien il seroit souvent embarrassant pour l'établir. Par conséquent, de toutes les machines proposées par les auteurs, nous ne voyons guères que le tube de Pitot, dont on puisse commodément faire usage pour cet objet: il satisfait à tout, & il est très-aisé à manier dans le courant: ce n'est pas néanmoins qu'il n'ait quelques inconvéniens; mais quel est l'instrument de ce genre qui n'en a pas? D'ailleurs, ils sont si peu de chose, que ce n'est pas la peine de s'y arrêter, sur-tout sur un objet de cette nature.

Instrumens pour
mesurer la vitesse des
eaux.

204. La construction & l'usage de la machine de Pitot sont décrits fort au long dans les mémoires de l'Académie des sciences de l'année 1731. Le principe qui lui sert de base est que la vitesse de l'eau doit être regardée comme celle acquise par la chute d'un corps le long d'un plan incliné, & que d'après la théorie des graves, l'eau animée de cette vitesse doit remonter à la hauteur d'où elle auroit dû tomber pour l'acquérir.

Description &
usage de la machine
de Pitot.

Pour rendre cette machine plus usuelle, nous en conserverons le fond; mais nous y ferons quelques changemens qui la rendront plus simple & plus commode.

AHGLKB (fig. 12) est un prisme triangulaire droit à faces égales d'environ 6 pouces de largeur & d'une hauteur qui excède

d'environ un pied la profondeur des eaux de la rivière sur laquelle on doit l'employer. Il sera percé suivant son axe d'un trou cylindrique d'environ deux pouces & demi de diamètre, pour recevoir la pièce cylindrique CD de même calibre, deux fois plus longue que le prisme & armée à son extrémité inférieure d'un sabot en fer DE par le moyen duquel on puisse l'arrêter solidement au fond de la rivière dans l'endroit où l'on voudra opérer. Sur une de ses faces latérales, le prisme portera trois vis F, à l'aide desquelles on l'arrêtera le long du cylindre CD à la hauteur qu'on voudra.

Sur la face GHKL on pratiquera deux rainures égales parallèles entr'elles & aux arêtes du prisme. Elles seront destinées à recevoir & à loger les deux tubes de verre MN, PQ. Ces tubes seront à quelques pouces près de même longueur que l'arête HK du prisme. PQ sera droit & couvert par les deux bouts; mais l'extrémité inférieure de MN sera courbée en quart de cercle & évasée en entonnoir NRS.

Ces deux tubes auront environ un pouce de diamètre intérieur: ils seront encastrés & solidement arrêtés dans les deux rainures ci-dessus, de façon que l'extrémité Q & le centre de l'ouverture RS de l'entonnoir soient sur la même ligne de niveau & que le plan qui passe par l'axe, tant du tube MN que de la partie évasée NRS soit perpendiculaire à la face GHKL du prisme.

Cette même face, à partir de la ligne de niveau qui passera par l'extrémité inférieure du tube PQ, sera divisée sur sa hauteur, en pieds, pouces & lignes.

Tel est à-peu-près l'instrument de Pirot. En voici l'usage.

Quand on voudra mesurer la vitesse des eaux d'une rivière à un endroit déterminé, on fera placer la pièce CD en cet endroit, & on l'arrêtera au fond par le moyen du sabot CE. On aura soin que celui qui la soutiendra, la tienne à plomb. On fera descendre le prisme jusqu'à ce que l'extrémité Q

du tube droit soit à la profondeur à laquelle on veut opérer , & alors on la fixera au cylindre CD par le moyen des vis F : ensuite , on dirigera l'instrument de manière que la face GHKL se présente perpendiculairement à la direction du courant , & que l'eau entre directement dans l'entonnoir NRS du tube MN.

Tout étant ainsi disposé , il est visible 1°. que l'eau se mettra de niveau dans le tube droit PQ avec celle du courant ; 2°. que s'engouffrant dans l'entonnoir NRS , elle remontera au-dessus de son niveau dans le tube MN ; 3°. que cet excès d'élévation sera la hauteur due à la vitesse dont il est l'effet. On prendra donc cette différence de hauteur sur les divisions de l'instrument , & on aura la hauteur due à la vitesse des eaux en cet endroit.

Nommons v la vitesse acquise par la chute d'un corps , & h la hauteur de la chute. Par la théorie de la descente des corps pesans (101) ; on a $v = \sqrt{60h}$; c'est-à-dire , que la vitesse acquise par la chute , le long de la hauteur h , ou l'espace parcouru d'un mouvement uniforme , dans une seconde , & évalué en pieds , se trouve , par la racine quarrée de la hauteur , aussi évaluée en pieds , & prise soixante fois.

Supposons donc qu'on trouve , sur les divisions de l'instrument , cet excès de hauteur d'eau dans les deux tubes = 3 pouces = $\frac{1}{2}$ pied , on aura la vitesse $v = \sqrt{60 \cdot \frac{1}{2}} = \sqrt{15} = 4$ pieds , à très-peu de chose près.

Du reste , nous le répétons , cet instrument peut être perfectionné ; mais en attendant mieux , on peut s'en servir ainsi que nous venons de le dire.

105. La pente des rivières n'est pas plus uniforme que la vitesse : elle est , comme on a vu (196) , par ressauts. Cependant il y a une pente générale qui se rapporte constamment à la ligne AB (fig. 11) , & c'est celle qu'on doit prendre pour la

Comment on doit
prendre la pente
d'une rivière.
Fig. 11.

M ij

pente de la rivière, dans une partie déterminée de son cours. Pour l'avoir exactement, on doit prendre pour les termes extrêmes du nivellement qu'on fera à cet effet, la superficie au sortir de deux gouffres ; il faut même avoir soin de choisir deux gouffres qui ne soient pas consécutifs, mais éloignés le plus possible l'un de l'autre, & au moins d'environ 400 toises : cette pente ainsi déterminée, sera la pente réduite de la rivière dans cette partie de son cours.

La courbe asymptotique du fond sera dentelée par les gouffres.

206. Si l'on applique à la courbe asymptotique du cours général d'une rivière ce que nous venons de dire au sujet des gouffres que l'équilibre exige, on verra que cette courbe doit être dentelée dans sa longueur & à des intervalles plus ou moins grands, selon qu'on s'éloignera plus ou moins de la source (199). Cela confirme toujours mieux ce que nous avons dit plus haut sur l'impossibilité de trouver une équation générale qui embrasse toute la théorie des rivières, & sur la nécessité de se borner à des approximations.

Les gouffres disparaissent pendant les crues.
Fig. 11.

207. S'il survient une crue, d'une part, les eaux charieront du gravier, & combleront le gouffre KLM (fig. 11.); & de l'autre, leur force augmentant, elles écorneront & corroderont les parties saillantes M à l'issue des gouffres, comme étant les plus exposées & les moins soutenues : alors l'équilibre sera par-tout rompu, & le fond sera dans un mouvement général ; mais la crue finie, les gouffres reparoîtront au même endroit ou ailleurs, suivant les circonstances ; l'équilibre se rétablira dans les entre-deux, & tout reprendra une forme stable jusqu'à la crue suivante.

C'est aussi ce que l'expérience prouve. Car dans les crues on ne remarque plus aucun vestige de gouffre. On entend très-distinctement les galets rouler, preuve bien sensible & de la rupture de l'équilibre & du désordre qui règne au fond. Mais après la crue tous ces mouvemens cessent & les gouffres se rétablissent.

108. Nous avons vu dans le paragraphe précédent que la grossièreté des matières qui composent le fond est toujours relative à la masse d'eau d'équilibre & à la pente. D'un autre côté, nous venons de dire que dans les crues toutes les matières sont en mouvement. Supposons que le hasard ou la main de l'homme ait jetté dans un endroit déterminé du lit une pierre d'un volume beaucoup plus considérable que les plus lourdes qui se trouvent en cet endroit par l'effet de l'équilibre, & examinons ce qu'elle deviendra dans une crue. On verra dans la suite lorsque nous traiterons des digues, que cette question a son utilité.

Quelles sont les pierres qui ne soient pas entraînées par le courant.

Cette pierre perdant dans l'eau autant de son poids que pèse un pareil volume d'eau, n'aura plus que son poids relatif. Si sa figure est propre au mouvement & que le poids relatif ne soit pas fort considérable, elle sera entraînée jusqu'à l'endroit où le courant en s'étendant perdra de sa vitesse & de sa force. Alors les eaux correspondantes franchissant cette pierre, l'affouilleront en aval, & enfin la pousseront dans cet affouillement. Dans ce cas, si elle n'est pas trop volumineuse, elle disparaîtra entièrement. Si au contraire, elle paroîtra en partie au-dessus de la surface du fond. Mais si elle étoit d'une forme qui ne fût aucunement propre au mouvement, ou si elle étoit d'un volume démesurément grand, elle seroit affouillée & enterrée sur la place, & elle disparaîtroit entièrement ou seulement en partie suivant sa grosseur, ainsi que dans le premier cas.

C'est ce qui arrive journellement, soit aux gros quartiers de pierres dont on construit les digues, soit à ceux qui tombent du penchant d'une montagne dans le lit d'une rivière qui passe à son pied, soit enfin à ceux que les grands torrens y charient. On peut observer qu'ils justifient tout ce que nous venons de dire.

Jusqu'ici nous avons parlé des corrosions naturelles exercées

sut le fond : nous allons à présent parler des corréctions artificielles ou provoquées par des ouvrages d'art.

Un rétrécissement
devrait abaisser le lit
jusqu'à la source.
Fig. 13.

209. Soient AB (fig. 13) le lit d'une rivière dont la pente sur cet espace est AC. Supposons un rétrécissement en D; d'après ce que nous avons dit (192), le lit prendra la position EB en aval du point D: dans ce cas, les eaux en amont de D auront une pente $\equiv DE$ de plus qu'elles n'avoient auparavant. Donc (180) la grossièreté du gravier devrait alors augmenter; mais (190) par hypothèse, cette grossièreté est constante: donc la masse des eaux en amont étant constante, ainsi que la résistance du fond, la vitesse doit y diminuer. Or, elle ne peut diminuer (170) que par la diminution de la pente: donc, à la rigueur, le nouveau fond A'E devrait avoir moins de pente que le fond primitif AD, & par conséquent *la rivière devrait abaisser son lit en amont jusqu'à sa source.*

Raisons pour lesquelles l'abaissement n'aura lieu que jusqu'à une certaine distance en amont.

210. Cependant il ne faut pas abuser des principes; la raison nous fait sentir que cet abaissement doit avoir un terme. En effet:

1°. Quoique (178) la grossièreté du gravier doive être regardée comme constante au même endroit, cependant, comme (165) ce gravier est composé de galets de toutes grosseurs au-dessous d'un volume déterminé, on sent que la force du courant en augmentant, entraînera toutes les matières les moins volumineuses, & qu'alors le fond étant composé des plus gros galets, exercera la même résistance que si la grossièreté du gravier avoit augmenté.

2°. Nous venons de voir (196) que pour détruite cet excès de vitesse la nature provoque par intervalles des gouffres en contre-pente. Ces gouffres auront donc lieu sur le nouveau fond quel qu'il soit d'ailleurs.

Par conséquent, d'après ces raisons, *le nouveau fond ne sera point EA', mais EA qui rencontrera la ligne BA du premier en un point A pris à une certaine distance en amont du point*

D du rétrécissement ; distance d'autant plus grande que la pente sera moindre.

111. L'on voit évidemment qu'un pareil changement de pente dans la partie AB du lit ne peut s'opérer sans corrosion sur le fond. Or, par ce que nous venons de voir, (192, 209 & 210) il est clair que le nouveau fond rencontrera beaucoup plutôt l'ancien en aval qu'en amont du point D ; puisque dans le premier cas les lignes DB & EB concourent naturellement, tandis qu'il n'en est pas de même de DA & EA. Donc la corrosion du fond opérée par l'effet du rétrécissement d'une rivière se fera sentir plus loin en amont qu'en aval.

La corrosion du fond, occasionnée par un rétrécissement, s'étendra davantage en amont qu'en aval.

112. Ce que nous venons de dire à ce sujet est justifié par l'expérience.

Preuves tirées de l'expérience.

1°. Par-tout où l'on a construit des ponts qui ont rétréci le lit des rivières, on peut voir qu'on a forcé le courant à creuser d'autant plus que le lit se trouve plus rétréci. Il y en a des exemples sans nombre ; mais nous ne citerons que le pont construit sur la rivière d'Issolle, à Saint-André, dans le département des Basses-Alpes. Ce pont ayant réduit aux deux tiers la largeur du lit de la rivière, a forcé le courant à creuser plus de trois pieds ; & , en même tems, cette corrosion s'est fait sentir à environ 400 toises en aval, & à plus de 1000 toises en amont, quoique la pente y soit d'environ 9 pieds sur 100 toises.

2°. Le lit du Verdon à Castellanne dans le même département, a été pareillement réduit par une digue. Il en est encore résulté une corrosion considérable & qui s'est étendue beaucoup plus en amont qu'en aval.

Ainsi la théorie & l'expérience prouvent qu'en resserrant le lit d'une rivière à un endroit déterminé, le courant corrode le fond ; que cette corrosion s'exerce en amont & en aval, mais plus loin en amont qu'en aval.

Effets produits par
un radier construit à
un rétrécissement.
Fig. 14.

113. Si par l'effet d'un rétrécissement en D (fig. 14.) le courant doit creuser sur l'espace AB, & établir le fond suivant la ligne AEB, & qu'on barre le lit par un radier EFGH, nous disons :

1°. Que le nouveau fond en amont ne pourra pas s'établir au-dessous de la ligne AF qui passe par le couronnement du radier.

2°. Qu'en aval le nouveau fond s'établira sur EB de même que s'il n'y avoit point de radier.

3°. Qu'il y aura par conséquent une cascade GH.

La première partie est évidente : car si l'équilibre exigeoit la pente de AE pour s'établir, à plus forte raison s'établira-t-il sous la pente de AF moindre que celle de AE.

On se convaincra de la seconde partie, en faisant attention que le courant ne s'établit sur EB, dont la pente est moindre que celle de DB, que parce que la force augmente, & qu'à raison de cela, les plus petits galets étant entraînés, ainsi que nous avons dit (110) que la chose avoit lieu sur AE, la résistance dépend, à la rigueur, en partie de l'augmentation de grossièreté du gravier : elle doit donc dépendre aussi de la longueur de FB sur laquelle ces galets sont disséminés. Or, si nous menons, par le couronnement du radier, la ligne GB' parallèle à HB, elle sera plus courte que cette dernière. Donc elle ne suffira pas à l'équilibre. Par conséquent elle doit s'abaisser au-dessous & prendre la position EB, la seule dont la longueur lui convienne pour l'équilibre.

Quant à la troisième partie, elle devient évidente par les deux autres. Car AF étant plus haute que EB, le courant doit éprouver une cascade en GH.

Preuve tirée de
l'expérience.

114. Ce que nous venons de dire prouvé par l'expérience. Le pont du Verdon à Vinon, sur les limites des départemens du Var & des Basses-Alpes, a été construit sur un rocher dans lequel on a creusé le lit de la rivière. Ce lit ayant été réduit
par

par le pont, le rocher servant de radier auroit dû être aplané à la profondeur de la corrosion qui devoit avoir lieu, tandis qu'il ne l'a été qu'à la profondeur de l'ancien lit : aussi en est-il arrivé qu'il y a eu une cascade considérable à l'issue du rocher ; que le lit en aval s'est sensiblement abaissé, & qu'il n'est survenu aucun changement en amont.

215. Il suit de la proposition du n. 213, que si l'on veut mettre à l'abri des affouillemens d'une rivière des édifices, des ponts, &c. construits sur son lit, il suffira de barrer ce lit par un radier placé en aval à une hauteur convenable. Car le courant ne pouvant pas s'abaisser au-dessous de la ligne AF, il est visible que si les basses fondations des ouvrages qu'on veut défendre sont inférieures à cette ligne, elles seront à l'abri de tout affouillement.

Emploi des radiers pour préserver de la corrosion les ouvrages d'art en amont.

216. Ces sortes d'ouvrages sont essentiels dans une infinité de cas, & sur-tout dans la construction des ponts. Dans ce dernier cas, on voit qu'il est à propos de tracer le radier sur la transversale qui joint les ouvrages extérieurs en aval des piles : alors il mettra à couvert de la corrosion les fondations de tous les travaux, ce qui pourra diminuer considérablement les frais de construction. Il faut néanmoins en excepter les affouillemens qui ont lieu aux arrières-becs, & qui tiennent à un mouvement de turbinatation produit par la réunion des courans en aval des piles. Cependant, quoiqu'étrangers à la corrosion directe, ces affouillemens peuvent être prévenus en donnant au radier une largeur suffisante pour aboutir jusqu'au parement d'aval du pont ; car alors, ne présentant à l'action des eaux qu'une surface incorrodible, il est clair que ces affouillemens n'auront pas lieu.

Utilité des radiers dans la construction des ponts.

Au surplus, dans tous les cas, si la rivière est navigable ou flottable, on doit placer le radier à la profondeur convenable pour qu'il n'y ait pas de cascade à son issue (213) : car on sent

combien les cascades sont nuisibles à la navigation & à la floraison.

Dans les rétrécissemens, la profondeur de la corrosion est en raison inverse de la largeur des rétrécissemens.
Fig. 14.

217. *Si l'on rétrécit le lit d'une rivière, la profondeur de la corrosion sera d'autant plus grande, que la rivière sera plus resserrée.*

Pour le démontrer, supposons que la rivière ait efflué au même endroit D deux rétrécissemens consécutifs, dont le second soit plus fort que le premier, & que par l'effet du premier le fond en aval ait pris la position EB : nous allons voir qu'à la suite du second, la nouvelle position E'B" sera inférieure à EB.

Les observations que nous avons faites (109) sur la grossièreté des galets & les gouffres du nouveau fond AE en amont, doivent visiblement s'appliquer au nouveau fond EB en aval. Donc, puisque par hypothèse il y a augmentation de force dans le nouveau rétrécissement, il doit y avoir aussi, pour la détruire, une augmentation d'obstacles. Mais, d'une part, lorsque la grossièreté des galets sera parvenue à son *maximum*, elle s'arrêtera ; & de l'autre, la pente de E'B" devant (192) être moindre que celle de EB, il y aura (199) moins de gouffres sur E'B" que sur EB : donc cette augmentation d'obstacles ne peut avoir lieu que par une augmentation de longueur du nouveau fond : ce nouveau fond E'B" sera donc *plus* long que EB à proportion de l'augmentation du rétrécissement. Or, si ce nouveau fond tomboit sur EB ou supérieurement, il seroit seulement égal ou moindre en longueur : donc il doit tomber au-dessous & prendre la position E'B". Par conséquent DE' sera plus grande que DE ; & elle sera d'autant plus grande, que E'B" sera plus longue ou que la rivière sera plus rétrécie en D.

La chose est d'ailleurs évidente par l'expérience. Car par-tout où l'on a inégalement rétréci le lit d'une rivière, on s'est constamment aperçu que la corrosion du fond étoit assez généralement en raison inverse de la largeur qu'on laissoit au courant.

118. Pour opérer la corrosion dont nous parlons, les eaux d'équilibre (89. 2^e.) suffisoient; mais c'est particulièrement dans les crues qu'elle s'effectue : car par le moyen du moindre rétrécissement, la plus petite crue équivaut à une crue beaucoup plus forte, par l'augmentation de profondeur qu'elle procure aux eaux; & l'on fait, par ce qui précède, que c'est particulièrement dans les fortes crues que les eaux travaillent le fond.

La corrosion s'opère toujours pendant les crues.

C'est encore ce que l'expérience confirme; car, dans les exemples que nous avons rapportés (111) sur les rivières d'Issole & de Verdon, on a donné une largeur sensiblement plus grande que celle qu'il convenoit de donner aux eaux d'équilibre. Cependant, ces rivières n'ont pas laissé de corroder le fond & d'abaisser leur lit. On peut faire la même observation sur les divers ponts auxquels on a donné plus d'ouverture qu'il n'en faut aux eaux d'équilibre.

119. Si l'on resserre le lit d'une rivière un peu au-dessous du point B où la corrosion opérée par un premier rétrécissement en D cesse, le courant entretiendra la première & la propagera en aval.

La corrosion du fond se propagera par des rétrécissements consécutifs.
Fig. 14.

Cela est évident, puisque, toutes choses d'ailleurs égales, les mêmes causes produisent les mêmes effets.

120. Il suit de-là, 1^o. que Si l'on veut réduire une rivière, & la forcer à creuser sur une certaine longueur, il suffit d'en rétrécir le lit par intervalles, & aux endroits où la corrosion produite par le rétrécissement voisin cessera.

Donc les rétrécissements par intervalles réduiront le lit des rivières.

2^o. Que par conséquent la réduction du lit d'une rivière n'a pas besoin d'ouvrages continus.

Ces conséquences sont essentielles; car on verra bientôt qu'elles faciliteront beaucoup les ouvrages d'art qu'on est obligé d'exécuter pour contenir les rivières, & qu'elles diminueront infiniment les frais de construction. Nous allons entrer dans quelques détails à ce sujet.

Quels sont les éle-
mens qui détermi-
nent la largeur des
rétrécissemens.

211. En rétrécissant le lit d'une rivière, il est démontré (217) que moins on lui donnera de largeur, plus elle creusera. Par conséquent, comme il est très-avantageux que ce lit soit le plus profond possible, il semble, au premier abord, que le rétrécissement devoit être aussi le plus fort possible : mais dans la pratique, la chose est inadmissible, & ce rétrécissement doit avoir des bornes. En effet, la largeur du lit doit être telle que les eaux des plus grandes crues puissent passer librement. D'ailleurs, l'objet qu'on a en vue, en forçant une rivière à creuser, est de mettre les propriétés riveraines à l'abri des inondations. Or, pour cela, il faut en général peu d'augmentation de profondeur dans les rivières dont nous parlons. Ainsi, jusques-là il paroît qu'il vaut mieux donner plus que moins de largeur aux rétrécissemens. Cependant, d'un autre côté, nous verrons bientôt que si l'on donne trop de largeur, la rivière serpentera ; qu'elle se divisera en plusieurs branches ; qu'on ne garantira qu'imparfaitement les domaines riverains, & que, par conséquent, on n'atteindra pas l'objet qu'on se propose.

En pesant toutes ces considérations, il paroît que le volume d'eau, dans les plus grandes crues, est le principal élément qui doit fixer la largeur des rétrécissemens. C'est donc sur ce volume qu'on la réglera, & c'est sur la profondeur que ces eaux doivent avoir en ces endroits, qu'on déterminera la hauteur des ouvrages, afin qu'ils ne soient pas franchis. Par conséquent, tout est subordonné aux observations à faire à cet égard sur les rivières sur lesquelles on se propose d'opérer.

§. III.

Des variations des Rivières à fond de gravier, & de leur action sur les bords.

Les rivières tendent à suivre la ligne droite.

222. *Les rivières tendent à suivre la ligne droite.*

Cette proposition n'est que le principe du n. 205 1°. Ainsi, il

n'a pas besoin de démonstration. Nous en concluons seulement, que lorsqu'elles serpentent ou qu'elles changent de direction, c'est parce que ces effets sont provoqués par des causes particulières que nous allons examiner.

113. Nous avons démontré (194 4°) que lorsque le lit d'une rivière est trop large, il s'exhausse : cet exhaussement, produit par les dépôts de gravier que la rivière ne peut plus charier parce qu'elle perd sa force en s'étendant sur une trop grande largeur, rendra le lit convexe & bombé vers son milieu ; il fera donc plus bas vers les bords. Or (105 2°), un courant tend toujours à s'établir aux endroits les plus bas : donc, *lorsqu'une rivière aura trop de largeur, elle se portera vers les bords.*

Si le lit est trop large, le courant se portera vers les bords.

114. Dans les siècles passés, on croyoit qu'il falloit donner à une rivière la plus grande largeur possible pour faciliter le passage des eaux. Il existe encore un concordat passé entre la France & la cour de Rome, qui porte qu'entre la ci-devant Provence & le ci-devant comté Venaissin, le lit de la Durance ne pourroit pas avoir moins de 300 toises de largeur. On avoit les mêmes idées sur toutes les rivières, & l'on y rapportoit les ouvrages que l'on construisoit sur ces mêmes rivières. C'est ainsi qu'à Digne on a construit, sur la rivière de Bléouze, un pont qui a trois fois plus d'ouverture qu'il ne lui en faut : aussi, partout les rivières ont exhaussé leur lit, & se sont portées vers les bords, ainsi que nous venons de voir que la chose devoit avoir lieu.

Les anciens donnoient toujours trop de largeur aux rivières.

115. Les bords sur lesquels les rivières dont nous parlons se porteront, pourront être :

1°. En gravier ; 2°. en terre & gravier ; 3°. en terre ; 4°. en roches.

Ils ne seront qu'en gravier, lorsque le courant se renfermera dans le lit majeur (90) : car (154), dans ce cas, le lit n'est composé que de gravier.

Quelle est la nature des bords d'une rivière.

Ils seront en terre & gravier, lorsque (155) le lit majeur sera borné par des domaines gagnés aux dépens de la rivière : alors le gravier sera dessous, & la terre lui sera superposée.

Ils seront en terre sans gravier au-dessous, lorsque le lit de la rivière sera borné par des domaines qui n'en auront jamais fait partie.

On doit dire la même chose des bords en roches.

Dans les trois premiers cas, les bords seront plus ou moins corrosibles ; mais ils ne le seront aucunement dans le quatrième. Nous allons voir de quelle manière le courant agira sur eux.

La corrosion d'une berge sera en raison inverse de l'angle d'obliquité du courant.

Fig. 15.

126. On sent, au premier abord, que si le courant agit sur une berge corrosible, cette berge sera corrodée ; & que, pour cela, il est nécessaire que le courant se porte sur elle avec un certain degré d'obliquité. En effet, soit le courant ABCD (fig. 15.) qui se porte sur la berge KH sous l'angle oblique ABK ; représenterons par EF la force d'un filet quelconque, & abaïssons la perpendiculaire EG sur la direction de la berge KH, la ligne GF exprimera l'action de chaque filet sur les parties saillantes de la berge. Quant à EG, son action ne tend qu'à contenir ces mêmes parties, & ne peut pas contribuer à la dégradation de KH : d'où il est aisé de conclure que, toutes choses d'ailleurs égales, le courant agira avec d'autant plus d'énergie pour détacher & entraîner les parties d'une berge corrosible, que l'angle d'obliquité $EFG = ABK$ sera moindre.

L'expérience justifie cette assertion, qui, au premier coup-d'œil, paroît un paradoxe : car ce n'est jamais à l'endroit où la rivière choque un bord, que les grandes dégradations ont lieu ; mais en aval de cet endroit, & lorsque le courant s'est établi le long de ce même bord.

La corrosion d'une berge sera en raison directe de la force du courant, & en raison inverse de la tenacité des matières.

127. Si le courant s'établit le long d'une berge, la corrosion sera d'autant plus rapide que le courant aura plus de force, & que les parties de la berge auront moins de tenacité.

Car 1°. plus le courant aura de force, plus il agira avec énergie sur les parties saillantes.

2°. Moins les parties de la berge auront de tenacité, moins elles opposeront de résistance à l'action du courant.

218. Donc, 1°. *Si le bord sur lequel le courant agit n'est composé que de gravier, la corrosion sera la plus rapide possible.* Car les galets du gravier n'ayant point de liaison entr'eux, & présentant beaucoup de parties saillantes à l'action de l'eau, ils seront plus facilement détachés.

Conséquences qui en résultent.

2°. *Les terrains gagnés sur le lit des rivières, seront plus exposés à être emportés.* Car (156) ces terrains portent sur le gravier.

3°. *Quand même le gravier seroit à une très-grande profondeur sous les domaines riverains, ils seront corrodés avec facilité par le courant.* Car ces domaines ont été originellement formés par des dépôts de limon qui est toujours plus ou moins mêlé de sable : or, le sable diminue l'adhésion des parties.

4°. *Si les berges sont composées de terres grasses & visqueuses, telles, par exemple, que les terres argilleuses, elles seront moins corrodées.* Car alors les parties qui les composent ayant plus d'adhésion entr'elles, se détachent plus difficilement : il peut même arriver que la viscosité soit telle qu'elles ne soient pas entamées, & que le courant ne les endommage aucunement.

5°. *Si les berges sont en roches ou revêtues de digues, elles ne seront point corrodées.* Car, dans ce cas, les parties qui les composent ont une adhésion beaucoup plus forte que l'action du courant.

219. *Lorsque les bords seront corrodés, la corrosion formera une ligne courbe.*

La corrosion des bords formera une ligne courbe.
Fig. 17.

Le courant ABCD tend (105 1°.) à se mouvoir suivant sa direction primitive, & à prendre la position AB'C'D. Il entamera donc la berge KH, & agira sur la partie postérieure pour suivre sa direction AB' ; mais il sera détourné à chaque pas de

sa route, par la réaction des matières placées derrière KH; car ces matières céderont en partie; mais en cédant, elles obligeront le courant à changer de direction à chaque point de son cours. Or, lorsqu'un corps change à chaque instant de direction, il suit nécessairement une ligne courbe: donc le courant suivra la courbe quelconque BMNH.

La concavité de la courbe de corrosion sera en raison inverse de la tenacité des matières.

Fig. 15.

230. *La concavité de la courbe de corrosion sera en raison inverse de la tenacité des matières de la berge corrodée.*

Car (227) plus les matières auront de tenacité, plus elles opposeront de résistance, & moins le courant s'enfoncera au-delà de BH. Au contraire, moins cette tenacité sera grande, moins la résistance sera considérable, & moins le courant se détournera à chaque pas de sa première direction, ou plus il s'enfoncera au-delà de la berge.

Conséquences de cette proposition.

231. Donc 1°. *la plus grande courbure aura lieu sur le gravier.*

2°. *Cette courbure diminuera par degrés sur la terre, l'argille, &c. suivant le degré de viscosité de chaque espèce de matière.*

3°. Elle s'anéantira sur le rocher, les digues, &c.

Cela est évident par ce qui précède; & d'ailleurs la chose est conforme à l'expérience, ainsi que chacun peut s'en assurer.

Le lit d'une rivière sera corrodé & abaissé au pied d'une digue oblique & incurvée.

Fig. 15.

232. Supposons la berge oblique KH incorrodable: imaginons le courant ABCD décomposé en une infinité de filets, tels que AB, *ab*, *cd*, *ef*, &c. Le premier filet arrivé au point B, trouvant sur sa route un obstacle insurmontable KH, s'établira le long de cet obstacle (105 3°.); le second filet *ab*, rencontrant le même obstacle, pressera le premier contre cet obstacle & prendra la même direction; le troisième *cd*, arrivé à l'obstacle, pressera pareillement les deux premiers, & suivra la même route qu'eux; & ainsi de suite jusqu'au dernier filet CD. Chaque filet pressant donc les précédens contre l'obstacle KH, le courant sera forcé de s'établir le long de ce même obstacle. Mais à raison de cette pression contre l'obstacle, la largeur du courant

courant établi le long de KH doit nécessairement être moindre qu'en AD. Donc (217) le courant ABCD ayant pris la position BCLH le long de la berge oblique & incorrosible KH, corrodéra le fond & l'abaîssera d'autant plus que la largeur de la rivière y sera moindre.

233. Par la corrosion dont nous venons de parler, il est visible que le nouveau lit BCLH du courant le long de la berge oblique & incorrosible KH, deviendra l'endroit le plus bas. Or (105 2^o.), le courant rend toujours à s'établir à l'endroit le plus bas : donc une berge oblique & incorrosible attirera le courant.

Donc une berge oblique & incorrosible attirera le courant.

234. Supposons que la berge dont nous venons de parler soit une digue : elle produira le même effet que cette berge ; c'est-à-dire, qu'elle attirera le courant & l'obligera à corroder le fond. Dans ce cas, si la digue n'est pas établie au-dessous de la corrosion qui s'opérera, elle s'écroulera. La chose est amplement vérifiée par l'expérience, ainsi que chacun peut s'en convaincre.

Une digue oblique produira le même effet.

235. Les barres de rocher qui bordent souvent le lit des rivières, produisent aussi le même effet ; c'est-à-dire, qu'elles occasionnent des affouillemens à leur base & attirent le courant : car il est rare que ces barres ne se présentent obliquement à la direction des rivières. De-là vient le proverbe des nautonniers de rivière : *les roches attirent les eaux*. Ce n'est point les rochers qui les attirent, mais leur direction, ainsi que l'on peut le conclure de ce qui précède.

Raison du proverbe des nautonniers : les roches attirent les eaux.

236. Bien des gens prétendent que les berges obliques & incorrosibles, telles que les digues, réfléchissent le courant. C'est une erreur. Car la réflexion par le choc, suppose que le corps choquant ou le corps choqué soit élastique. Or ni l'eau ni les matières qui composent les berges, quelles qu'elles soient d'ailleurs, n'ont aucune espèce d'élasticité. Donc les berges obliques & incorrosibles ne réfléchissent pas le courant.

Les berges obliques & incorrosibles ne réfléchissent pas le courant.
Fig. 15.

D'ailleurs l'expérience est d'accord avec les principes. Qu'on parcoure toutes les digues & les autres obstacles quelconques obliques à la direction du courant, on n'y rencontrera jamais de réflexion; & s'il arrive que quelquefois le courant abandonne la berge, ce n'est qu'à raison de quelque obstacle particulier qui se trouve en aval & qui occasionne ce changement de direction.

Comment, d'autre part, une pareille réflexion seroit-elle possible? Les filets se pressent continuellement les uns les autres contre la berge (131) & par-là s'opposent à cet effet, tandis que la pente du lit de la rivière, se trouvant dans le sens de B vers H, le courant réfléchi seroit obligé de s'éloigner de l'endroit où cette pente est plus forte; ce qui seroit contraire au principe établi au n. 105 1°.

Effets produits à l'extrémité d'une digue oblique.
Fig. 15.

237. Supposons encore que KH soit une digue. Le courant, après l'avoir parcouru dans sa longueur, arrivé à son extrémité H aura la liberté de s'étendre. Alors (194) la force diminuant, il y déposera les matières enlevées sur BCLH (132). Ces dépôts apporteront ordinairement des changemens dans son cours: le courant suivra rarement sa direction précédente, & il s'en écartera plus ou moins, d'un côté ou de l'autre, suivant les circonstances & les localités; quelquefois il semblera se réfléchir; d'autrefois il contournera la digue & se jettera sur la partie postérieure. Ce dernier cas aura lieu sur-tout lorsque cette partie se trouvera sensiblement plus basse que le reste du lit.

Tout cela est confirmé par l'expérience, ainsi que chacun peut s'en assurer.

Dans un lit trop large, une berge parallèle & incurvée peut aussi attirer le courant.

238. Une berge incurvée & parallèle à la direction du lit d'une rivière, peut aussi, dans un lit trop large, attirer le courant.

Car (113) un lit trop large portant le courant vers les bords, rend ces mêmes bords obliques à sa direction. Or, alors la berge est dans le cas du n. 131.

139. La trop grande largeur du lit d'une rivière ne porte pas seulement le courant vers les bords, elle occasionne encore la division en plusieurs branches. En effet, un lit trop large n'est jamais assez uni pour que, dans une grande crue, les eaux y aient par-tout la même profondeur. Dans ce cas il y aura, ou du moins il pourra y avoir plusieurs endroits où le courant aura plus de force que dans les autres; alors il creusera aux premiers & déposera aux seconds. La crue finie, les endroits corrodés peuvent l'être assez profondément pour qu'une partie des eaux de la branche-mère s'y détermine & se sépare de la masse. Ainsi la trop grande largeur du lit est la première cause de la division des rivières.

Première cause de la division des rivières. La trop grande largeur du lit.

La Durance & toutes les rivières qui ont la liberté de s'étendre, nous en offrent des exemples sans nombre.

140. *Les arbres arbrisseaux &c. chariés par le courant, provoquent la division.*

Car ces corps s'arrêtant dans le lit par quelque accident que ce soit, par exemple, lors de la baisse d'une crue, diminueront la vitesse du courant, arrêteront le sable & le gravier, & formeront des îles plus ou moins grandes suivant les circonstances.

Deuxième cause de division. Les arbres, arbrisseaux, &c. chariés par le courant.

141. *Les dépôts qui s'arrêtent au bout d'une digue oblique (137) occasionnent aussi fort souvent la division du courant.*

Cet effet aura lieu, sur-tout, si la partie postérieure de la digue est basse; car alors, dans une crue, les eaux s'extravaillant de tous côtés, se portent sur-tout vers les endroits les plus bas (105 2°). Or, dans ce cas, la partie ultérieure du lit & la partie postérieure de la digue ont l'une & l'autre beaucoup de pente. Donc il pourra arriver, comme il arrive fréquemment, que les eaux, après la crue, se partagent en cet endroit pour se porter partie d'un côté & partie de l'autre, ainsi que l'expérience le prouve.

Troisième cause de division. Les dépôts qui se forment au bout d'une digue oblique.

Quatrième cause
de division. Les gran-
des crues.

142. *Les grandes crues divisent pareillement la rivière en plu-
sieurs branches.*

La chose arrive par les raisons mentionnées au n. 139.

Cinquième cause
de division. Les trop
fortes bords obliques.
Fig. 16.

143. Soit la rivière *ABDC* (fig. 16) qui serpente dans le lit
majeur sinueux *EBMHKL*, & qui tombe sur la berge *EBM*
en *B*. Supposons que cette berge soit assez basse pour être fran-
chie par les eaux, dans une grande crue, la pente sera plus
forte suivant la droite *DQ*, que suivant la ligne sinueuse *DNQ*.
D'ailleurs la ligne *LQ* s'approche plus de la direction primitive
CD que la ligne *DNQ*. Donc (105 1°. 2°.) le courant s'y ou-
vrira un lit & s'établira en partie sur *BDMG*. C'est ce qui ar-
rive fréquemment aux rivières dont nous parlons.

Unique moyen de
prévenir la division
des rivières.

144. *On prévient la division des rivières en réduisant leur lit
& en détruisant les digues obliques.*

Car 1°. la réduction du lit obligera le courant à creuser, aug-
mentera sa force & ne permettra ni à la rivière de s'extravaier,
ni aux dépôts de s'y former.

2°. Les digues obliques n'occasionneront ni dépôts ni rico-
chets, & ne gêneront plus alors le cours des eaux en leur fai-
sant prendre des directions forcées.

Passons aux rivières dont le fond est de sable & de limon.

CHAPITRE II.

Des Rivières à fond de sable & de limon.

§. I.

*De la nature & de la pente du lit des rivières à fond de sable & de
limon.*

145. C'EST par la comparaison que nous avons constamment
faite de la force du courant avec la résistance du fond que,

dans le chapitre précédent, nous avons déduit la théorie des rivières à fond de gravier. Il n'y a pas deux principes sur cet objet, & le même nous donnera pareillement, ainsi qu'on va le voir, la théorie des rivières à fond de sable & de limon.

146. Les rivières dont nous parlons n'admettent point de différence entre le lit majeur & le lit mineur. Ces deux lits n'ont lieu que dans les rivières à fond de gravier, quand elles ont la liberté de s'étendre; au lieu qu'ils se confondent dans celles à fond de sable & de limon, ainsi que l'expérience le prouve constamment.

Dans les rivières à fond de sable & de limon, les lits majeur & mineur se confondent.

147. Parmi ces rivières, les unes ont un *lit naturel* & les autres un *lit factice*. Le *lit naturel* est celui que la nature semble avoir creusé, & dont les bords ne paroissent pas être des dépôts des eaux : tel est le lit de la Seine à Paris. Le *lit factice*, au contraire, est celui que la rivière s'est frayé, soit par elle-même, soit le plus souvent par le secours de l'homme, à travers les dépôts laissés par ses eaux : tel est le lit du Rhône à Arles.

Distinction entre le *lit naturel* & le *lit factice*.

148. Nous avons vu (176) que les matières du fond étoient plus ou moins grossières suivant que le degré de pente étoit plus ou moins grand. Donc les rivières à fond de sable auront moins de pente que celles à fond de gravier; ainsi que l'expérience le prouve.

Les rivières à fond de sable ont moins de pente que celles à fond de gravier.

149. Donc aussi, d'après le même principe, les rivières à fond de limon auront moins de pente que celles à fond de sable. La chose est prouvée d'ailleurs par l'expérience.

Et celles à fond de limon ont moins de pente que celles à fond de sable.

150. Nous avons dit (178) & nous avons vu (179), par la forme de la courbe asymptotique du fond, que la pente décroissoit continuellement en avançant vers l'embouchure. Donc l'accélération des eaux superficielles, dont nous avons parlé au n. 195, y sera toujours fort petite. Mais les eaux de la mer leur opposent une résistance qui (103) se fait sentir de proche en proche jusqu'à de très-grandes distances; & d'autre part,

Uniformité de vitesse dans les rivières à fond de sable & de limon.

les eaux presque dormantes, qui sont aux environs des sinuosités, augmentent encore cette même résistance. D'où il résulte que cette double réaction détruit ordinairement l'effet de l'accélération. Par conséquent *les rivières à fond de sable ou de limon doivent en général avoir une vitesse uniforme ; & c'est ce que l'expérience justifie.*

A l'embouchure
le fond ne sera qu'un
limon.

251. La plus grande résistance ayant lieu à l'embouchure, dans la mer, ce sera en cet endroit que la vitesse & la force du courant seront les moindres possibles. D'où il résulte qu'à l'embouchure (173) *la pente sera la moindre possible, & que le fond n'y sera que de limon*, ainsi que l'expérience le prouve à l'embouchure de tous les fleuves.

Un fond de sable
& de limon est moins
variable qu'un fond
de gravier.

252. *Un fond de sable & de limon est moins variable qu'un fond de gravier.*

Car un fond de sable & de limon suppose (173) moins de force dans le courant. Or, les causes sont toujours en proportion avec les effets qu'elles produisent.

Dans les crues, la
vitesse est plus forte
à l'embouchure,
qu'en amont.

253. Quoique (251) la vitesse du courant soit, en général, moindre à l'embouchure que par-tout ailleurs, il y a néanmoins un cas où elle est plus grande en cet endroit qu'en amont : ce cas est celui des fortes crues. On sent qu'alors les eaux superficielles, étant supérieures au niveau de celles de la mer, auront la liberté d'obéir à l'accélération de cet excès de pente, sans éprouver une grande résistance de la part de ces dernières. Ce qui prouve la chose, c'est que, tant sur le Pô que sur le Rhône, plus on avance vers l'embouchure, plus la hauteur des chauffées, destinées à contenir les eaux des crues, diminue.

§. II.

De l'action des Eaux sur le fond en sable & limon.

Dans ces rivières
il n'y aura point de
gouffre d'équilibre.

254. Nous avons vu (196) que les rivières à fond de gravier creusoient des gouffres par intervalles, & que ces gouffres étoient

produits par l'accélération des eaux de la superficie (195). Or (150), les rivières à fond de sable & de limon, ont, en général, une vitesse uniforme, & par conséquent il n'y a point d'accélération à la surface. Donc, dans les rivières à fond de sable ou de limon il ne se creusera point de gouffre.

Pour s'en convaincre, par expérience, on n'a qu'à parcourir toutes les rivières en pays en plaine, & dont par conséquent (160 1^o.) le fond n'est qu'en sable ou limon; on n'y remarquera jamais aucuns des gouffres mentionnés au n. 166 & qu'on rencontre à chaque pas sur les rivières à fond de gravier. La Seine à Paris nous en fournit un exemple.

255. Dans les rivières à fond de gravier, si le volume d'eau augmente & que la grossièreté des matières du fond soit constante, la pente diminue (190).

La grossièreté des matières du fond étant constante, la pente diminuera quand le volume d'eau augmentera.

Il est visible que la chose aura pareillement lieu, & pour les mêmes raisons, dans les rivières à fond de sable ou de limon. Car le degré de grossièreté des matières du fond n'est pas spécifié.

256. Il suit de-là, que tout ce que nous avons dit (192, 209, 211) au sujet des effets produits par les rétrécissemens des lits de rivières à fond de gravier, s'applique littéralement aux rivières à fond de sable & de limon. D'où nous concluons que, dans ces dernières rivières, si l'on rétrécit le lit à un endroit déterminé,

Conséquences qui en résultent dans le cas des rétrécissemens.

1^o. Le fond baissera en amont & en aval du rétrécissement, par la corrosion.

2^o. La profondeur de la corrosion sera sensiblement en raison inverse de la largeur du lit.

257. Il s'ensuit pareillement, que dans ces rivières, pour baisser le lit sur une étendue déterminée, on n'a besoin que de les resserrer par intervalles, & qu'il est inutile d'y employer des ouvrages continus (220).

Par des rétrécissemens partiels, on forcera ces rivières à baisser leur lit.

La grossièreté des matières du fond étant constante, la pente augmentera quand le volume d'eau diminuera.

Conséquences qui en résultent.

258. On doit encore appliquer à ces rivières ce que nous avons dit (193 & 194) au sujet des effets produits par la diminution des eaux, puisque le degré de grossièreté des matières du fond est indéterminé. Donc, dans les rivières dont nous parlons, *si le volume d'eau diminue, la grossièreté des matières du fond restant la même, la pente augmentera.*

259. De-là il suit 1°. *que si l'on saigne une rivière de la nature de celles dont nous traitons, la pente augmentera.*

2°. *Que si la pente est constante, la vitesse diminuera.*

3°. *Que si une rivière est trop large, sa pente augmentera.*

4°. *Qu'une rivière trop large exhaussera son lit.*

Les démonstrations en sont absolument les mêmes qu'aux n°. cités

§. III.

Des variations des rivières à fond de sable & de limon, & de leur action sur les bords.

Si le lit s'exhausse inégalement par des dépôts, le courant le pistera à l'endroit le plus bas.

260. Nous venons de dire (259 4°.) que si le lit est trop large, il s'exhaussera. Dans ce cas, si l'exhaussement est uniforme d'un bord à l'autre, le courant ne variera pas; car ces rivières n'ayant pas de lit majeur, les bords ne seront pas alors, comme dans celles à fond de gravier, plus bas que le lit, & par conséquent cet exhaussement ne porteroit pas les eaux sur les berges. Mais si par quelque cause que ce soit, l'exhaussement est irrégulier, le courant s'établira à l'endroit le plus bas & où l'exhaussement sera moindre. Car (105 2°.) les eaux se portent toujours aux endroits les plus bas.

Formation des îles dans le lit de ces rivières.

261. A mesure qu'un dépôt commencera à se former dans le lit de la rivière, le courant en cet endroit y devenant moins profond, & par-là même sa force y diminuant, le dépôt s'élèvera toujours plus, jusqu'à ce qu'il paroisse à la superficie des eaux :

eaux : alors il formera une île dans le lit, & cette île sera permanente : car puisque le courant n'a pas eu assez de force pour la détruire dans son principe, on sent bien, qu'à plus forte raison, il ne pourra pas l'anéantir, lorsqu'elle aura reçu tous ses accroissemens.

La Loire & la Seine nous en offrent des exemples sans fin. Toutes les îles dont leurs lits sont parsemés, ne sont dues qu'à leur trop grande largeur primitive ; & l'on ne voit pas qu'aucune de ces îles soit détruite par l'action des eaux, comme le sont journellement celles qui sont formées par les rivières à fond de gravier.

162. Il paroît, d'après cela, que, lorsque ces rivières ont trop de largeur, elles se réduisent, comme d'elles-mêmes, en formant des îles dans leur sein. Mais, en formant ces îles, elles se partagent en diverses branches. Toutes ces branches réunies formeroient un volume d'eau qui auroit plus de largeur & plus de profondeur que celui de chaque branche prise en particulier ; & il est visible que la navigation y gagneroit, au lieu qu'elle perd nécessairement par la division. C'est pour cette raison qu'il est essentiel, dans ces rivières, de provoquer la destruction des dépôts, à mesure qu'ils se manifestent, & d'employer pour cela les rétrécissemens, puisque les dépôts ne proviennent que des excès de largeur.

Ces îles sont nuisibles à la navigation.

163. Dans les rivières à fond de sable & de limon, le courant est ordinairement au milieu. C'est pour cette raison, qu'étant particulièrement affectées à la navigation, on recommande de donner un nombre impair d'arches aux ponts qu'on y construit, à cause qu'alors le courant donnera dans le vuide de l'arche du milieu ; au lieu qu'il donneroit sur le plein d'une pile, si le nombre d'arches étoit pair. Il est rare que le courant quitte le milieu, dans les rivières à lit naturel, comme la Seine ; mais la chose est moins rare dans les rivières à lit artificiel, comme le Rhône, à la hauteur d'Arles. Dans le premier

Le courant est ordinairement au milieu du lit naturel.

Quelquefois il s'en écarte dans un lit artificiel.

cas, c'est la nature elle-même qui a établi les bords, & par conséquent c'est la nature qui contient la rivière au fond de la vallée qu'elle lui a assignée : dans le second cas, au contraire, les bords ne sont que des dépôts que la rivière a laissés en se retirant. Or, la cause qui l'a obligée à se retirer, peut aussi la forcer à s'approcher de nouveau des dépôts qui bornent son lit. En effet, ces anciens dépôts se sont formés, dans l'origine, par quelque obstacle qui s'est arrêté dans le lit primitif : or, si quelque nouvel obstacle pareil s'arrête dans le lit actuel, il est visible qu'il s'y formera un atterrissement qui portera le courant sur la berge.

Consid'ra l'ons sur
la corrosion des ber-
ges.

164. Si le courant s'établit le long d'une berge corrodible, il y aura corrosion, & cette corrosion formera une courbe concave, ainsi que dans les rivières à fond de gravier; mais la concavité n'en fera pas aussi forte ni aussi rapide : car, 1°. il n'y a point de gravier au-dessous des berges, qui ne sont dans ce cas qu'en terre; 2°. la terre qui les compose est moins mêlée de sable, & a par-là plus de tenacité; 3°. le courant a moins de vitesse & moins de force. Ainsi, pour toutes ces raisons, la courbe qui résulte de la corrosion des berges faibles des rivières à fond de sable & de limon, aura moins de concavité & se formera plus lentement, que dans les rivières à fond de gravier.

On a la preuve de ce que nous disons, dans la comparaison des corrosions de la Durance & du Rhône, dans le terroir d'Arles.

165. Tout ce que nous venons de dire au §. III du chapitre précédent, au sujet de l'effet que produisent les digues obliques sur les rivières à fond de gravier, s'applique également aux rivières à fond de sable & de limon; car on a pu voir que la nature des matières du fond n'y entre pour rien.

Venons à présent aux causes qui occasionnent des divisions dans ces rivières.

166. Nous avons déjà vu (161) qu'un lit trop large permettoit aux dépôts de s'arrêter & de former des îles. Ainsi, *la trop grande largeur dans les rivières dont nous parlons, est la première cause de leur division en plusieurs branches.*

Les causes de division sont les mêmes pour ces rivières & pour celles à fond de gravier.

167. Les arbres, arbrisseaux, &c. qui s'arrêtent dans le lit, sont la seconde cause de la division.

La démonstration en est la même que celle que nous avons donnée au n. 140; observant néanmoins que ces arbres, arbrisseaux, &c. n'arrêtent ici que des sables & du limon.

168. *Une digue oblique peut aussi opérer la division du courant.*

La démonstration en est la même qu'au n. 141. Cependant nous observerons que ce cas n'est pas commun.

169. *Si, dans les crues, la rivière, franchissant les bords, rencontre un endroit où il y ait plus de pente, elle se divifera.*

On peut voir le raisonnement que nous avons fait à ce sujet, au n. 143.

C'est ainsi, qu'en 1711, la plus grande partie des eaux du Rhône abandonna le lit appelé *bras de fer*, pour se jeter dans le canal des Lônes, comme nous l'avons dit au n. 181.

§. I V.

De l'embouchure des rivières dans la mer.

170. Nous avons déjà dit (11) que les rivières charient, à la mer, les terres que les pluies entraînent; que ces matières étoient poussées par les rivières & repoussées par la mer; & qu'enfin elles s'arrêtoient là où il y avoit équilibre entre ces deux forces, pour former des barres ou des îles suivant les circonstances ou les localités. Nous pouvons dire ici, *qu'en général, les barres se forment dans l'Océan & les îles dans la Méditerranée.*

A l'embouchure des rivières il se forme des barres dans l'Océan, & des îles dans la Méditerranée.

Car, 1°. dans l'Océan, la haute marée arrête les eaux de la rivière & les oblige à s'élever jusqu'à la marée descendante;

P ij

alors ces eaux, ainsi accumulées, jointes à celles de la mer qui se retirent, sont, à l'égard des dépôts, les fonctions d'une écluse de chasse, & entraînent les matières étrangères jusqu'à une certaine distance dans l'intérieur de la mer, ou, enfin, elles forment des barres toujours sujettes aux variations du flux & reflux & qui rarement s'élèvent jusqu'à la superficie des eaux.

2°. Dans la Méditerranée, au contraire, comme il n'y a point de marée, ces matières ne pouvant pas être poussées comme par une écluse de chasse, s'arrêtent plus près de la côte où elles s'amoncellent, jusqu'à ce qu'elles paroissent à la surface des eaux : alors elles forment des îles.

L'expérience prouve ce que nous disons. Qu'on jette les yeux sur la Seine, la Loire, la Gironde & l'Adour, rarement on y trouvera des îles, mais seulement des barres; au lieu que dans le Rhône il se manifeste journellement quelque île.

Les îles dans la Méditerranée, prolongent le lit dans la mer & augmentent le Continent.

171. *Les îles qui se forment dans la Méditerranée, se lient bientôt au Continent & le prolongent dans la mer.* Car les eaux qui séparent ces îles de la terre ferme, sont à l'abri des vagues & des courans, & permettent plus facilement les dépôts.

L'observation nous fournit les preuves les plus convaincantes de cette assertion. Arles, la plus ancienne ville de cette partie des Gaules, fut bâtie sur un rocher à l'embouchure même du Rhône; & l'on croit communément que le clocher des Minimes étoit un phare. Ce qu'il y a de bien certain, c'est que ce clocher est de toute antiquité, & qu'il a réellement la forme d'un phare. Cependant aujourd'hui Arles est à environ 22,000 toises de l'embouchure du fleuve.

L'histoire nous apprend que Louis IX s'embarqua à Aigues-Mortes, pour l'expédition des Croisades. Aujourd'hui néanmoins Aigues-Mortes est à environ 4000 toises loin de la côte.

Nous avons déjà observé (11) que depuis 1711, le Rhône a porté son embouchure à environ 3000 toises au-delà de la tour Saint-Louis.

Cicéron nous apprend, dans ses lettres, que, de son tems, le port de Fréjus, dont on voit encore les restes, étoit en exercice. Aujourd'hui cette ville est à plus de 500 toises loin de la mer par les dépôts de la rivière d'Argens.

172. *L'embouchure des rivières dans la Méditerranée doit y former des plages dangereuses.*

L'embouchure dans la Méditerranée produit des plages dangereuses.

Car les dépôts, avant de paroître à la surface de l'eau, forment, çà & là, une multitude d'écueils auxquels il est très-dangereux de toucher.

Le golfe de Lyon nous en offre un exemple bien remarquable.

173. *A mesure que le lit se prolonge, le fond doit s'exhausser en amont.* Soient AB (fig. 17.) la surface de la mer, A l'embouchure d'une rivière, & AC la ligne de fond de son lit. Supposons que le lit se prolonge de A en D, le volume d'eau & la grossièreté des matières de fond restant les mêmes, la pente doit être aussi la même : car on a vu au §. 1^{er}. du chapitre premier, qu'il n'y avoit pas d'autres élémens que la masse, la pente & la grossièreté des matières, pour déterminer la position & les variations du lit. Tirons du point D la ligne DE parallèle à AC, elle sera le fond du nouveau lit : mais DE est supérieure à AC ; donc le lit s'exhaussera.

Lorsque le lit se prolonge dans la mer, le fond en amont doit s'exhausser.
Fig. 17.

174. *Il suit de-là que si les domaines adjacens ne s'exhaussent pas à proportion, ils se convertiroient en marais.*

Dans ce cas, si les domaines adjacens ne s'exhaussent pas, ils se convertiroient en marais.

Car ces domaines éprouveront des filtrations de la part du fleuve dont les eaux seront supérieures ; d'ailleurs, quand même les filtrations n'auroient pas lieu, les seules eaux pluviales les inonderoient. Or, ces eaux ne pourroient pas s'écouler dans le fleuve, à cause que son lit est supposé trop élevé ; elles ne pourront s'écouler dans la mer, qu'en prenant un degré de pente d'autant plus grand, que leur volume sera moindre (177) : donc elles seront obligées de s'enfler en amont, & par conséquent d'inonder le pays.

Les marais aug-
menteront à propor-
tion que la mer se
retirera.

175. *Les marais augmenteront d'autant plus, que la mer s'éloi-*
gnera davantage.

Car plus la mer s'éloignera, plus le cours du canal d'évacua-
tion sera long. Donc (173) plus le lit s'exhaussera en amont &
plus l'étendue du terrain inondé sera grande.

Les marais de la contrée d'Arles justifient cette assertion.
On voit dans la partie de ces marais, qui se trouve dans le ter-
rein des Baux, un ancien édifice appelé le *Monestier*, corrup-
tif de *monastère*. Cet édifice a été certainement construit à sec;
aujourd'hui, néanmoins, il est bien-avant dans l'intérieur des
marais. Donc les marais se sont accrus depuis que la mer s'est
retirée.

Moyen d'empê-
cher que les domaines
seigneuriaux ne se con-
vertissent en marais.

176. Il n'y auroit qu'un seul moyen d'empêcher cet effet; ce
seroit d'exhausser le terrain à mesure & à proportion de la re-
traite de la mer. La manière la plus naturelle d'opérer cet
exhaussement, seroit d'arroser le pays avec un canal alimenté
par des eaux troubles: car, dans ce cas, à chaque irrigation,
les eaux déposeroient une couche de limon qui insensiblement
élèveroit le sol. Mais, d'un autre côté, les arrosages exigent
des égouts. Dans ces terrains, les canaux, servant d'égout,
auroient peu de pente, & les eaux y prendroient peu de vi-
tesse; elles déposeroient donc dans ces canaux & les encom-
breroient continuellement. Ainsi le plus sûr seroit d'évacuer
les eaux des marais, sans pente, ou du moins avec la moindre
pente possible. C'est ce que nous verrons dans notre traité des
canaux d'arrosage.

SECTION IV.

Des Torrens - Rivières.

177. **I**L nous reste peu de chose à dire sur les torrens-rivières, puisque tout ce que nous venons de dire jusqu'ici sur les torrens & les rivières, s'y appliquent exactement, à la réserve de quelques propositions qui ont besoin d'être modifiées. Mais avant d'exposer ces propositions, ne perdons pas de vue ce que nous avons dit au n. 165, savoir, que c'est par le plus ou moins de régularité des galets, qu'on distingue si le torrent-rivière approche plus ou moins du torrent ou de la rivière.

178. *Le gravier est plus grossier dans ces torrens-rivières que dans la rivière qui le reçoit.*

Le gravier du torrent-rivière est plus grossier que celui de la rivière qui le reçoit.

Car les galets s'atténuent pour s'arrondir ; donc puisqu'ils sont arrondis dans la rivière & qu'ils ne le sont pas encore parfaitement dans le torrent-rivière, ils sont plus grossiers dans le torrent-rivière que dans la rivière.

179. *Le volume d'eau du torrent-rivière est moindre que celui de la rivière qui le reçoit.*

Son volume d'eau est moindre que celui de la rivière qui le reçoit.

La forme régulière & arrondie des galets, indique (165) que le cours de la rivière est plus long que celui du torrent-rivière, mais (58) le volume d'eau est comme le pays arrosé, ou comme la longueur du cours ; donc le torrent-rivière aura moins d'eau que la rivière dans laquelle il s'évacue.

180. Il suit de ces deux propositions, que le torrent-rivière aura plus de pente que la rivière qui le reçoit.

Donc le torrent-rivière aura plus de pente que la rivière qui le reçoit.

Car, (176 & 177) la pente sera d'autant plus considérable, que les matières seront plus grossières, & que le volume d'eau sera moindre, or les matières sont plus grossières & le

volume d'eau est moindre dans le torrent-rivière que dans la rivière qui le reçoit.

Réflexions sur les
gouffres d'équilibre
des torrens-rivières.

Nous avons vu (196) que dans les rivières, l'équilibre exige qu'à des intervalles déterminés il se creuse des gouffres; cette propriété aura lieu dans la rivière qui reçoit le torrent-rivière; elle aura encore lieu aux endroits où le torrent-rivière approchera de la nature de la rivière, à cause que dans ces endroits la différence entre ces deux courans n'est qu'une nuance qui ne devient bien sensible qu'à une certaine distance en remontant, c'est-à-dire, qu'en ces endroits la durée des eaux d'équilibre y sera sensiblement telle qu'elle est requise par l'équilibre entre leur force et la résistance du lit (89. 2^e). Mais en s'approchant davantage de la source du torrent-rivière, la durée tant des crues que des eaux d'équilibre diminuant sans cesse, (58, 60 & 63.) le lit n'aura pas le tems de se mettre en équilibre avec la force des eaux, & les gouffres qu'on y appercevra dépendront bien plus des circonstances particulières que d'une loi fixe, & cela d'autant plus qu'on s'approchera davantage du torrent générateur. On doit dire la même chose des autres propriétés des gouffres que nous avons détaillées aux n. 198 & 201.

Réflexions sur l'ex-
haussement & l'abais-
sement de leur lit.

181. L'exhaussement & l'abaissement des torrens-rivières auront lieu dans les mêmes cas que ceux qui regardent les rivières & qui sont détaillés au Chapitre I de cette partie; mais il y aura cette différence: savoir, que les progrès seront plus rapides dans l'exhaussement, & plus lents dans l'abaissement du lit des torrens-rivières à mesure qu'on s'approchera davantage de la source.

Car, plus on s'approchera de la source, plus les crues seront courtes, & moins le courant sera en état d'entraîner les matériaux; donc, dans le premier cas, le gravier s'amoncèlera plus rapidement, & dans le second, il sera entraîné plus difficilement.

121. *Si le lit d'un torrent-rivière est trop large, le courant en pourra sortir pour se répandre sur les domaines riverains qui ont été gagnés à ses dépens.*

Si le lit est trop large, le torrent-rivière pourra l'abandonner.

En effet le lit s'exhaussant alors rapidement, les domaines riverains deviendront bientôt inférieurs : & puisqu'en général, lorsque le lit est trop large, le courant se porte sur les berges (123), s'il survient quelque obstacle qui gêne son cours, il doit sortir de son lit primitif, & se jeter sur les domaines riverains (105 2°). Mais la courte durée des crues produit aisément des dépôts de gravier, & permet souvent à des arbusces entraînés, & à d'autres matières étrangères, de s'arrêter au milieu du lit, & de gêner le courant. Donc, alors le torrent-rivière doit sortir de son lit pour se répandre sur les domaines adjacents qu'il couvrira de gravier.

C'est ce qui est prouvé par une infinité d'observations.

123. Il résulte de-là, qu'il y a cette différence remarquable entre les torrens-rivières, & les rivières proprement dites, dont le lit a été rétréci par les domaines riverains : c'est que les torrens-rivières peuvent faire des sorties sur ces domaines, & même s'y établir brusquement, en abandonnant leur lit primitif; au lieu que dans les rivières, le lit majeur ne s'exhaussant pas aussi rapidement (121), les crues y étant plus longues (63), & le courant resserré par la berge contre laquelle il se porte (123), ayant assez de force pour déblayer le lit mineur, & l'approfondir en corrodant le fond (128 & 131), il n'arrivera rien de pareil; mais seulement le lit majeur s'étendra par la corrosion des berges, lorsqu'elles seront corrodables (128), & le courant ne laissera jamais rien derrière lui : il faut néanmoins en excepter le cas mentionné au n. 143.

Différence remarquable entre les rivières & les torrens-rivières.

124. Au reste, les torrens-rivières participant à la nature des torrens & des rivières, & cela plus ou moins, selon qu'ils s'approchent ou s'éloignent du torrent générateur, ou du point où ils sont réellement rivières, leur théorie tiendra plus ou moins

de celle du torrent ou de la rivière, suivant les localités : car on sent bien qu'il y a des nuances à l'infini ; par conséquent, c'est à ces diverses nuances qu'on aura égard dans les travaux qu'on y exécutera.

SECTION V.

Des Confluens.

§. I.

Observations générales sur les Confluens.

La solution du problème sur la direction de la résultante de deux courans qui se réunissent, est inadmissible dans la pratique.

185. **LORSQUE** deux courans se joignent pour n'en former qu'un seul, ils agissent ordinairement l'un sur l'autre, suivant leur force & leur direction. En conséquence, plusieurs auteurs respectables par leurs connoissances, ont proposé, pour problème, de déterminer, d'après ces données, la direction de la résultante des deux courans réunis. Il est certain que la solution qu'ils en donnent seroit très-exacte & parfaitement conforme au résultat, si les deux courans se joignoient sur un milieu d'une résistance homogène & extrêmement petite, par exemple, sur la surface des eaux de la mer ; mais dans l'état naturel, cette réunion des courans ne s'opère pas ainsi. La diversité des pentes & des matières qui composent, soit le fond de leurs lits, soit les bords au-dessous du confluent, produisent des variations à l'infini dans les résultats. Ainsi, à cet égard, nous ne pouvons dire autre chose, sinon que le courant le plus fort influe plus ou moins sur le plus foible, suivant les circonstances & les localités. Dans la pratique, ce sont ces deux objets qu'il faut consulter, & même on peut être assuré, que dans tous les cas on n'obtiendra que des à-peu-près.

186. *En général, le courant le plus fort s'oppose plus ou moins à l'admission du plus faible.*

Le courant le plus fort s'oppose plus ou moins à l'admission du plus faible.

Fig. 18.

Soient AB (fig. 18) un filet quelconque du courant le plus fort & CD un semblable filet du courant le plus faible : supposons-les composés, l'un & l'autre, d'une infinité de globules placés à la suite les uns des autres. Pour que le second courant puisse s'incorporer dans le premier, il faut que les globules de CD puissent s'intercaler entre les globules de AB. Or plus le premier courant aura de force, plus il aura de vitesse & plus les globules de AB seront pressés les uns contre les autres : donc, aussi, plus alors les globules de CD auront de difficulté à s'intercaler parmi les globules de AB ; ce qui est parfaitement conforme à l'expérience.

187. Comme dans l'état naturel il est rare que deux courants qui se réunissent aient l'un & l'autre le même degré de force, il suit, de ce que nous venons de dire, que, dans ce cas, *si le courant le plus faible n'a pas sensiblement plus de pente, il sera obligé de s'enfler pour entrer dans le plus fort.*

Le courant le plus faible sera souvent obligé de s'enfler pour entrer dans le plus fort.

Car les eaux supérieures, s'élevant, presseront davantage les eaux inférieures (91) & leur donneront assez d'inensité pour forcer la résistance du courant le plus fort : d'ailleurs ces mêmes eaux, en s'élevant, pourront aussi s'évacuer en partie sur la surface du même courant.

188. *Les eaux du courant le plus faible étant obligées de s'enfler & de s'élever, il arrivera souvent que ce courant se divisera en plusieurs branches.*

Dans ce cas, le courant le plus faible se divisera souvent en plusieurs branches.

Car ces eaux ne peuvent s'enfler sans inonder tout ce qui sera au dessous du niveau de leur superficie ; elles se répandront donc dans leur lit majeur par-tout où le niveau pourra les porter. Or il est presque impossible que, dans la largeur du lit majeur, pour peu considérable qu'elle soit, il ne s'y trouve divers endroits plus bas les uns que les autres. Donc (105 2°.)

Q ij

il se formera, dans ces endroits, des branches particulières ; & c'est ce que l'expérience journalière confirme.

La section de deux courans réunis, est moindre que la somme de leurs sections avant la réunion.

Fig. 19.

189. Soient ABC & DEF (fig 19) les sections des deux courans avant leur réunion, & GHK la section commune aux deux courans réunis. Si la vitesse moyenne étoit la même avant & après la réunion, il est visible que la section GHK seroit égale à la somme des deux autres; mais (101) c'est la résistance du fond qui modifie la force accélérative, & (171) cette résistance est, toutes choses d'ailleurs égales, proportionnelle au pourtour GHK, tandis que le volume d'eau suit la raison de la surface de la section ou du carré du pourtour GHK. Donc, puisque la masse d'eau & par conséquent sa force augmente dans un plus grand rapport que la résistance, la force accélérative (195), après la réunion, sera plus grande & la vitesse augmentera. Par conséquent la section GHK sera moindre que la somme des deux sections ABC, DEF. Donc la section de deux courans réunis est moindre que la somme de leurs sections avant la réunion.

La chose est prouvée par l'expérience: car on voit à chaque pas des courans se jeter dans de plus grands sans augmenter sensiblement les dimensions de leur lit. Cela doit nous faire admirer, toujours de plus en plus, la sagesse de la providence: car si la section d'une rivière devoit constamment être égale à la somme des sections de tous les affluens lorsque, dans les crues, elle seroit arrivée à une certaine distance de la source, peu de plaines seroient à l'abri de ses inondations. Heureusement le Créateur y a obvié en établissant des loix qui augmentent la vitesse à proportion.

§. I I.

Du Confluent de deux Torrens.

Les variations au confluent de deux

290. Lorsqu'un torrent se jettera dans un autre, sur le pen-

chant même de la montagne où ils se forment, le plus fort poussera le plus foible sur le côté opposé, qui pour lors sera corrodé. Mais cette corrosion portant sur le flanc de la montagne, fera peu de progrès, & se bornera à occasioner une légère déviation au-delà de laquelle le torrent récipient reprendra son cours. Ainsi, nous pouvons dire qu'en général les variations ou confluens de deux torrens sur la montagne où ils se forment, seront peu considérables.

torrens sur le penchant d'une montagne, seront peu considérables.

291. Mais il n'en est pas de même de la réunion des torrens au bas des montagnes & dans les plaines. Dans ce cas, toutes choses d'ailleurs égales, celui qui a le plus de pente agit sur l'autre, & en détermine la direction (186) : il peut même arriver que les directions étant peu concourantes, le plus tort obstrue le lit du plus foible. Alors, on doit s'attendre aux effets les plus pernicioeux ; car (136) les torrens étant assez généralement supérieurs aux plaines adjacentes, il arrivera (134) que le torrent obstrué se jettera sur les domaines riverains (105 2^o.), & qu'il les couvrira de gravier.

Les directions des torrens dans le cas, devant être le plus égales.

D'où l'on doit conclure, qu'en général on doit donner aux torrens dans les plaines, les directions les plus concourantes possibles.

§. III.

Du Confluent d'un Torrent & d'une Rivière ou d'un Torrent-Rivière.

292. *Le lit de la rivière sera rétréci par le torrent.*

Car dans les crues d'orage, le torrent entraînera une quantité de matières d'autant plus considérable que son cours sera plus étendu. Ces matières affluant dans la rivière, formeront, à l'embouchure du torrent, une espèce de digue qui jettera le courant sur le côté opposé. Ce courant ainsi rétréci creusera sur

Le lit de la rivière sera rétréci par le torrent.

ce côté (212) & le rendra plus bas que la partie restante du lit. Donc (105 1^{re}.) il s'y fixera. Il est vrai que ces matières seront déblayées par le courant; mais ce ne sera qu'en partie, à cause que le fort du courant sera établi du côté opposé, comme nous venons de le dire.

Les dépôts d'un torrent peuvent totalement barrer le lit d'une rivière.

Fig. 5.

293. *Les dépôts d'un torrent peuvent totalement barrer le lit d'une rivière.*

Supposons pour cela, qu'au confluent, le lit de la rivière soit resserré par des montagnes, de manière qu'il n'y ait pas de lit majeur, ou que le torrent soit tel que la longueur de son cours KC (fig. 5), depuis la chute K, au bas de la montagne jusqu'à la rivière, soit extrêmement courte ou nulle, ce qui aura lieu au commencement de la formation d'un torrent, ou lorsque la montagne sera entièrement en rocher (130): s'il survient un orage sur cette montagne exclusivement, les matières, que le torrent chariera, peuvent être assez volumineuses pour barrer totalement le passage de la rivière par une espèce de jettée; dans ce cas, la rivière formera, en amont, un étang momentané dans lequel ses eaux s'élèveront jusqu'à ce qu'elles aient atteint la crête de cette jettée. Alors elles s'écouleront d'abord par-dessus, & ensuite elles la couperont ainsi que nous l'avons dit (116).

Cet effet n'est pas rare dans les pays des montagnes. Nous en avons été plusieurs fois témoins sur la rivière d'Issole, prise dans le terrain de Troins, entre Saint-André & Thorame-Basse, dans le département des Basses-Alpes. En cet endroit, la rivière y est assez fréquemment barrée par les dépôts d'un torrent connu sous le nom de *torrent de Pré Chabanat*, qui descend de la montagne de *Maurel*, entre la Mure & Argens. Bien des gens ont vu la même chose arriver sur le Verdon, près de Thorame-Haute, dans le même département.

Ce qui arrivera lorsque le lit majeur

294. Si, au confluent, le lit majeur de la rivière est fort

large, il s'exhaussera peu-à-peu par les dépôts du torrent qui, pour lors, sera dans le cas dont nous avons parlé au n. 134. Cet exhaussement sera proportionnel au volume des matières que le torrent chariera. Dans ce cas le lit sera rétréci & la rivière s'établira du côté opposé (292).

de la rivière sera fort large.

On doit remarquer, qu'en pareil cas, un torrent équivalait à une digue; car, en exhaussant un des côtés du lit, il force la rivière à s'établir du côté opposé (105 1°).

Cet exemple peut s'observer à chaque pas, dans les pays de montagnes: on le trouve sur-tout à l'embouchure des torrens qui se jettent dans la rivière d'Alse, près de Mezel, dans le département des Basses-Alpes.

295. *La pente d'une rivière doit augmenter à l'issue du confluent d'un torrent.*

La pente d'une rivière augmentera à l'issue du confluent d'un torrent.

Car les matières chariées par un torrent n'ayant pas encore été atténuées par le roulage & les écornemens qui en font la suite (165) seront plus grossières que celles de la rivière. Or, à raison de la brièveté de la crue du torrent, on ne doit pas compter sur une augmentation d'eau de sa part, lors du volume d'équilibre: donc le volume d'eau de la rivière doit être regardé comme constant, tandis que la grossièreté des matières du fond augmente; mais (176 1°.) dans ce cas, la pente augmentera.

296. Si un torrent se jette dans un torrent-rivière, les variations résultantes dépendront du point où le confluent aura lieu. Lorsque ce point se trouvera sur la partie où le torrent-rivière peut être regardé comme torrent, ces variations seront les mêmes que celles dont nous avons parlé au n. 291. Au contraire, lorsque ce point sera sur la partie où le torrent-rivière peut être regardé comme rivière proprement dite, elles se rapporteront à ce que nous venons de dire (292 & 295). Dans l'espace intermédiaire, les variations seront mi-parties & composées.

Car où le torrent se jette dans un torrent-rivière.

§. I V.

Du Confluent d'une Rivière & d'un Torrent-Rivière.

Si la nature du torrent-rivière approche de celle du torrent, les effets sont les mêmes qu'au confluent du torrent & de la rivière.

Observations particulières.

197. Nous avons démontré (178) que le gravier est plus grossier dans le torrent-rivière que dans la rivière qui le reçoit, & (180) que le torrent-rivière a plus de pente que la rivière dans laquelle il s'évacue. Or, ces propriétés appartiennent aussi aux torrens (159 & 116) : donc tout ce que nous avons dit aux n. 191, 194. & 195 au sujet du confluent des torrens & des rivières, s'applique exactement au confluent des rivières & des torrens-rivières. Nous remarquons seulement que le torrent-rivière ayant toujours un certain volume d'eau (60), il arrive assez ordinairement que dans le cas du n. 194, il se divise en plusieurs branches avant d'entrer dans la rivière. Cet effet ne provient point de la cause mentionnée au n. 188, puisque le torrent-rivière ayant plus de pente que la rivière, ses eaux doivent avoir aussi plus de force ; mais il résulte de ce que les dépôts s'étendant sous la forme d'un conoïde extrêmement écaillé, les eaux dans les grandes crues n'étant point contenues, se répandront de toutes parts, comme les torrens dans le cas dont nous avons parlé au n. 134. Or, parmi les diverses faces de ce conoïde, il s'en trouve toujours plusieurs qui ont plus de pente que les autres, & qui (105, 1.) attirent le courant, qui alors se divise en plus ou moins de branches, suivant les circonstances.

La rivière d'Isolle qui, dans le fait, n'est qu'un torrent-rivière, puisque les galets ne sont pas encore parfaitement arrondis à son embouchure : cette rivière, disons-nous, qui se jette dans le Verdon à Saint-André, dans le département des Basses-Alpes, nous en fournit de fréquens exemples.

§. V.

§. V.

Du Confluent de deux Rivières.

198. D'après ce que nous avons dit au paragraphe I^{er}. de cette section, & qui se rapporte plus particulièrement au confluent de deux rivières, il ne nous reste à ce sujet qu'une observation à faire. Cette observation consiste en ce qu'ici la pente diminue en aval des confluents, au-lieu qu'elle augmente en aval de ceux dont nous venons de parler.

La pente diminue en aval du confluent de deux rivières.

On peut en voir la démonstration au n. 190.

§. V I.

Du Confluent de deux Torrens-Rivières.

199. Nous avons ici quatre cas à examiner, savoir :

Le confluent de deux torrens-rivières renferme quatre cas.

1^o. Si les deux courans approchent plus de la nature du torrent que de celle de la rivière.

2^o. Si les deux courans approchent plus de la nature de la rivière que de celle du torrent.

3^o. Si l'un se rapproche plus du torrent, & l'autre de la rivière.

4^o. Si l'un & l'autre tombent dans l'état intermédiaire.

300. Dans le premier cas on doit regarder les deux courans comme deux vrais torrens dont les loix du confluent se rapportent à ce que nous avons dit au n. 291.

Ces cas se rapportent à quelqu'un des précédens.

Dans le second cas on doit regarder les deux courans comme de véritables rivières ; & alors on doit appliquer au confluent ce que nous avons dit au paragraphe précédent.

Dans le troisième cas l'un doit être regardé comme tor-

R

rent, & l'autre comme rivière ; & l'on doit leur appliquer ce que nous avons dit aux n. 191, 194 & 195.

Dans le quatrième cas enfin, les variations tiendront plus ou moins de celles des trois précédens, suivant la nature des courans à leur confluent.

Venons à présent à la seconde partie de cet ouvrage.

DEUXIÈME PARTIE.

*Des moyens d'empêcher les ravages des Torrens , des
Rivières & des Torrens-Rivières.*

SECTION I.

*Des moyens d'empêcher la formation & les ravages des
Torrens.*

§. I.

*Des moyens d'empêcher la formation des Torrens sur les Mon-
tagnes.*

301. NOUS avons dit (144) que la destruction des bois qui couvroient les montagnes étoit la première cause de la formation des torrens. Pour détruire l'effet , il faut extirper la cause. Donc , s'il reste encore de la terre végétale sur ces montagnes, le mieux seroit de les laisser se boiser en laissant ces terres en friche , &c. à cet effet , d'en écarter tout ce qui pourroit porter atteinte aux arbres naissans. C'est pour cette raison qu'on devroit tenir la main à l'exécution la plus stricte des loix concernant la prohibition des chèvres ; car on fait que la dent de cet animal est meurtrière pour les arbres naissans. Il n'est pas moins essentiel de pourvoir à la conservation des bois existans , puisque ces bois , qui ont empêché jusqu'aujourd'hui les torrens de se former , nous sont un sûr garapt qu'ils en empêcheront encore la formation à l'avenir.

Empêcher la coupe
des bois sur les mon-
tagnes.

Mode à suivre
pour les défriche-
ment sur les mon-
tagues.

302. Les défrichemens (145) sont la seconde cause de la formation des torrens : il faut donc, qu'après avoir été trop généralisés par les anciennes loix, ils soient réduits à leurs véritables limites. En conséquence nous croyons, qu'à cet égard, on devroit se conformer à ce qui suit.

1°. Un défrichement ne devroit jamais, sous quelque prétexte que ce fût, être permis sur le penchant d'une montagne qui auroit moins de 3 de base ou d'empattement sur 1 de hauteur verticale.

2°. Le défrichement pourroit être permis sous un plus grand empattement ou une moindre déclivité, mais néanmoins avec des restrictions, d'après le mode que nous allons proposer.

3°. Le défrichement ne devroit être autorisé que par lisères ou bandes transversales & horizontales ou de niveau, ou du moins à peu de chose près.

4°. Dans ce cas les bandes défrichées seroient séparées entr'elles par d'autres bandes pareillement horizontales ou de niveau qu'on laisseroit incultes, & sur lesquelles on permettroit aux bois de croître.

5°. Ces bandes incultes seroient destinées à remplacer les murs de soutènement prescrits par la loi dont nous avons parlé au n. 145. Il paroît qu'elles ne devroient pas avoir moins de 5 toises de largeur pour pouvoir, au besoin, détruire un torrent qui se formeroit sur la bande supérieure défrichée.

6°. La largeur des bandes défrichées pourroit être de 5 toises seulement dans le cas où l'empattement de la montagne seroit de 3 sur 1 de hauteur, & il paroît qu'elle pourroit croître en raison inverse de cet empattement jusqu'à ce qu'on fût arrivé à une pente qui ne laissât plus aucun sujet de craindre la formation des torrens ; auquel cas cette largeur pourroit être illimitée.

7°. Enfin, les défrichemens, dans tous les cas, ne devroient pouvoir s'effectuer qu'avec l'autorisation des autorités municipi-

pales respectives, & d'après la vérification & le tracé préalable qui en seroit fait par un officier public, à ce préposé dans chaque commune.

Il n'y a personne qui ne voie que, d'après un pareil règlement, on éviteroit, à l'avenir, tous les désastres produits par les défrichemens arbitraires, & presque toujours fort mal entendus pour le public & le particulier; désastres dont nous avons fait l'énumération aux n. 146 & 152.

303. La nature n'est que plus active lorsqu'elle est aidée par l'industrie humaine. Ainsi, dans le cas où l'on voudroit hâter sur certains penchans de montagnes la multiplication des bois, il ne seroit souvent pas mal d'y semer, soit des glands, soit des fâines de l'espèce d'arbres qu'on présumerait être propres aux localités. Il y a plus d'un pays où l'on s'est parfaitement bien trouvé de l'usage de ce moyen, qui paroît pourtant extraordinaire aux yeux du vulgaire.

Boiser les montagnes en semant des glands ou des fâines.

304. Il y a des cas où il reste assez peu de terre sur les montagnes pour faire présumer que les bois n'y prendroient que de foibles accroissemens: on pourroit alors, avec succès, gazonner ce terrain, en y semant des graines des plantes qui seroient jugées les plus propres aux localités. Le tissu superficiel que le gazon formera sera un obstacle à la formation des torrens; & d'ailleurs, par ce moyen, on créera des pâturages utiles.

On les gazonnera.

Ce sont là les moyens de prévenir la formation des torrens sur les montagnes. Il nous reste à voir ceux qu'il faut employer pour détruire, lorsque la chose est possible, les torrens déjà formés.

305. Il paroît que jusqu'à présent il n'y a qu'un seul moyen connu pour détruire les torrens. Ce moyen consiste à les prendre, dès leur origine, & à batter leur lit d'espace en espace avec des pieux enfoncés en terre, entrelacés d'arbres placés en travers & recouverts de pierres. L'ensemble formera un obstacle qui arrêtera les eaux lors des orages & les forcera à déposer

Manière de détruire un torrent à son origine.

tout ce qu'elles charient. A mesure que le fond s'exhaussera par les dépôts, on exhaussera aussi les ouvrages jusqu'à ce que le lit du torrent soit entièrement comblé. Alors, pour en prévenir une nouvelle formation, il sera très-prudent de complanter cet emplacement en broussaille.

L'usage des murs pour cet objet, est difficileux & trop coûteux.

306. Il y a des gens qui employent des murs au lieu de palissades. Outre que cette méthode est plus coûteuse, elle est beaucoup moins efficace que celle des palissades; car les eaux, en franchissant le mur, forment une cascade qui l'affouille & en entraîne la ruine. Cette cascade est bien moindre avec des palissades, à cause que les eaux passent à travers. D'ailleurs elle ne produit aucun effet dangereux, lorsqu'on a soin de placer une partie des branches des arbres extérieurement & du côté d'aval pour recevoir le choc des eaux dans leur chute & en amortir la violence.

Cas où il est impossible de détruire un torrent.

307. Ce moyen réussit à souhait dans tous les torrens naissans, & qui n'ont pas encore creusé bien profondément leur lit: l'expérience nous en garantit le succès. Mais il n'en est pas de même lorsque les torrens ont pris des accroissemens considérables, & qu'ils ont creusé de profonds vallons: dans ce cas, on doit regarder leur destruction comme impossible; ce qui prouve combien il est nécessaire de s'opposer au mal dès son principe.

308. Il y a encore deux cas où la même impossibilité se rencontre. Le premier est celui où il ne reste plus que le rocher nud sur les montagnes, & le second celui où le torrent est produit par une fondrière.

Dans le premier cas, quand même on forceroit les eaux à combler le lit par les pierres qu'elles charient (120), ce qui ne donneroit aucun bénéfice & ne pourroit s'effectuer qu'à grands frais, ne restant plus de terre végétale sur la montagne & conséquemment ne pouvant pas se couvrir d'ar-

DES TORRENS ET DES RIVIÈRES. 135

bres, rien ne peut intercepter les eaux pluviales qui pour lors se frayeroient une autre route.

Dans le second cas, ces torrens doivent originairement leur formation aux avalanches & aux éboulemens (13 & 14), & ces causes ne peuvent être mises que dans la classe des causes supérieures, auxquelles rien ne peut résister. Or, quand même on feroit des ouvrages sur le lit de ces torrens, il est bien visible que le premier éboulement les emporteroit.

§. II.

Des moyens d'empêcher les ravages des Torrens au bas des Montagnes.

309. Nous avons déjà dit (136) qu'il falloit nécessairement conduire le lit d'un torrent jusqu'à la rivière la plus voisine, & (139) que la chose devoit avoir lieu par la voie la plus courte. Nous avons pareillement vu (136 & 137) de quelle manière on devoit déterminer la pente du lit, depuis la montagne jusqu'à l'embouchure. Nous ne reviendrons donc pas sur ces objets. Celui dont il nous reste à nous occuper, est d'assigner les moyens les plus simples & les plus solides de contenir les eaux dans leur lit, & de les empêcher de s'extravafer sur les domaines riverains. Or nous avons dit (133) qu'il y a trois cas, savoir : 1°. Celui où le torrent s'établirait en pleine terre. 2°. Celui où il coulerait superficiellement ; & 3°. enfin, celui où il s'établirait sur un remblai. Nous allons donc examiner successivement les moyens relatifs à chacun de ces cas.

Trois cas à examiner dans les torrens au bas des montagnes.

310. Lorsque la pente du terrain intermédiaire à la montagne & à la rivière, est telle que le torrent est obligé d'y creuser son lit en pleine terre, on n'a pas besoin de faire

Le torrent se réduit de lui-même dans le cas où son lit est en pleine terre.

des ouvrages pour en contenir les eaux, puisqu'elles se trouvent alors resserrées dans le canal que le torrent s'est lui-même pratiqué. C'est le cas le plus avantageux ; & il seroit à désirer, pour le bien de la société, que tous les torrens pussent être conduits aux rivières voisines par de pareils moyens.

Moyen de le réduire dans le cas où la pente est la même que celle du terrain.

311. Dans le cas où la pente du terrain seroit la même que celle que doit avoir le lit du torrent, les eaux couleront sur la superficie, & elles pourront s'extravafer pendant les crues ; alors on aura besoin de construire des ouvrages pour les contenir. Il en sera de même lorsque le terrain aura moins de pente, & que le torrent devra être conduit à la rivière par un remblai (134). Ainsi, ces deux cas considérés sous le rapport des ouvrages destinés à contenir les eaux, s'identifient ; par conséquent, les moyens que nous allons prescrire s'appliqueront également à l'un & à l'autre, lorsque dans le troisième cas le remblai sera parvenu à la ligne de pente (137). Voyons d'abord le moyen de forcer le torrent à former le remblai de la chaussée sur laquelle il doit établir son lit.

Moyen de le réduire dans le cas où il doit être conduit sur une chaussée.
Fig. 10.

312. Soit le torrent AB (fig. 10) qui descend des montagnes C, D, E, & qu'il s'agit de conduire à la rivière GHPQ à travers la plaine ZIHG en suivant la direction BF. On fera d'abord le nivellement détaillé de la ligne BF pour en avoir le profil. Aux points B, R, S, T, élevons des perpendiculaires à BF. Du point I tirons la ligne de niveau IO ; traçons le profil IKLMN de BF, & fixons la ligne IN du fond du lit projeté (137). Les lignes KV, LX, MY seront les hauteurs respectives du remblai aux points correspondans R, S, T, de BF.

Menons de l'autre côté de BF la ligne ZJ parallèle à IO. Faisons *ef*, *im* & *or* égales respectivement aux lignes KV, LX & MY. Par les points *e*, *i* & *o* tirons les lignes *ab*, *gh*, *np*, égales entr'elles & à la largeur projetée du lit, augmentée de l'espace nécessaire

nécessaire à la construction des ouvrages destinés à contenir les eaux. Prenons ensuite $fc = fd = \frac{1}{2} ab + 1ef$; $mk = ml = \frac{1}{2} ab$ ou $\frac{1}{2} gh + 1im$; $rq = \frac{1}{2} np$ ou $\frac{1}{2} ab + 1ro$, & tirons les lignes bc , ad , hk , gl , pq , ns . On aura $abcd$, $ghkl$, $npqs$, qui feront les coupes ou profils transversaux du remblai aux points K, S, T correspondans.

Portons eb de B en t & en u ; fc de R en c' & en d' , mk de S en k' & en i' ; rq de T en q' & en s' , & eb de F en x & en y . Tirons les lignes $t'c'$, $c'k'$, $k'q'q'x$ d'une part, & $u'd'$, $d'i'$, $i's'$ & $s'y$ de l'autre.

L'espace $tc'k'q'xys'i'd'u$ compris entre routes ces lignes, sera celui qu'occupera l'empattement du remblai destiné à servir de lit au torrent.

On doit avoir remarqué qu'en prenant $fc = \frac{1}{2} ab + 1ef$ nous avons fait les talus des coupes doubles de la hauteur. La chose devient indispensable pour donner une assiette solide aux ouvrages, & pour pouvoir planter ces talus en broussailles qui les fortifient.

Ces opérations préliminaires faites, on construira une palissade en clayonnage de quelques pieds de hauteur de chaque côté de BF sur les lignes $tc'k'q'x$ & $ud'i's'y$. On creusera pareillement un fossé d'évacuation sur la ligne BF; & on laissera au torrent le soin de former son remblai par les dépôts qu'il chariera à chaque crue.

A mesure que ces dépôts parviendront à la hauteur des palissades, on en construira d'autres sur les dépôts mêmes, ayant soin, pour donner le talus projeté, de s'avancer à chaque fois vers BF du double de la hauteur de la palissade précédente.

C'est par ce moyen qu'on parviendra à forcer le torrent à combler le vuide IKLMNYXV & à établir son lit suivant la pente de la ligne IVXYN. Avant de traiter des moyens de l'y

conrenir , nous allons dire un mot sur la largeur à lui donner & la manière de la fixer.

313. Nous avons vu (141) que le remblai sera d'autant moins élevé que le lit du torrent sera plus resserré. D'où il suit que , pour économiser & accélérer en même tems le remblai , il faut réduire la largeur autant qu'il sera possible. Mais nous avons vu aussi (132) que c'étoit la pente dans la partie KC' (fig. 6) qui détermine celle sur la partie C'C : par conséquent, pour ne rien donner au hasard , on doit d'abord s'assurer, par des rétrécissemens d'expérience qu'on fera sur la partie KC', de la moindre largeur à donner & de la pente que le lit y prendra. Par ce moyen on connoitra la pente & la largeur à donner au lit projeté sur la partie C'C.

Quant à la largeur à ménager de chaque côté du lit sur le couronnement du remblai , pour l'emplacement des ouvrages destinés à contenir les eaux , nous pensons qu'on ne peut pas le fixer au dessous de 4 pieds.

On peut employer des palissades avec des buissons pour contenir le torrent.

314. Lorsque la largeur du lit est fixée, le moyen le plus simple d'y contenir les eaux est de le border, de chaque côté , d'une palissade entrelacée de buissons. L'expérience prouve que les buissons, ainsi employés, produisent le meilleur effet. Mais comme ces sortes d'ouvrages ne durent qu'un certain tems, il est très-prudent de les accompagner de plantations de tresses fortes de broussailles & sur tout d'aubépine : cette espèce est reconnue la meilleure pour ces sortes d'objets.

Emploi des murailles pour le même objet.

315. Dans certains endroits au lieu de palissades & de haies vives en broussailles , on emploie des murailles. Il faut convenir que, si ce moyen n'est pas le plus économique , il est du moins le plus sûr ; mais il a besoin d'être employé avec précaution ; car, comme dans certains cas , le torrent creuse son lit, il est possible qu'il affouille les ouvrages , à moins qu'ils ne soient établis bien profondément. Aussi, lorsqu'on emploie des murs , pour cet objet , on doit donner au lit une largeur assez considé-

nable pout que l'abaissement du fond n'y ait jamais des suites fâcheuses. C'est ce qu'on a fait aux torrens de Mezel qui s'évacuent dans la rivière d'Assé, dans le département des Basses-Alpes.

316. On pourroit aussi, dans le même cas, ne donner que la moindre largeur possible (213), & employer des radiers par intervalles, pour garantir les murs des affouillemens. Mais nous ne devons pas nous dissimuler que ce moyen a aussi ses inconvéniens; car, si à la suite d'une longue & forte crue, le fond par le moyen de la corrosion doit s'établir au-dessous du couronnement du radier, il y aura une cascade (213) qui le dégradera en l'affouillant. C'est ce qui est arrivé à Castellanne, dans le département des Basses-Alpes, où l'on avoit fait usage de ce moyen sur le torrent de la Cèbière.

Usage des radiers
lorsqu'on emploie
des murailles.

SECTION II

Des moyens de contenir les Rivières & les Torrens-Rivières.

317. **N**ous diviserons cette section en deux chapitres.

Dans le premier nous traiterons des digues;

Dans le second nous les appliquerons aux torrens-rivières & aux rivières.

CHAPITRE I.

Des Digues.

§. I.

Des Digues considérées par rapport à leur direction.

1. Quel est l'objet des digues. 318. **L'**OBJET des digues est de garantir les berges de la corrosion. Jusqu'à présent on n'a guères employé, pour cet objet, que des digues obliques ou parallèles à la direction du courant. Mais les unes & les autres entraînent après elles divers inconvénients que nous allons successivement faire connoître. Commençons par l'examen des digues obliques.

Inconvénients des digues obliques à la direction du courant.
Fig. 11.

319. Soit ABCD (fig. 11) le lit majeur de la rivière EFGH, qui tend à se porter, suivant la première direction, sur la partie KB de la berge AB, & à s'établir sur le prolongement de son cours FMBNG. Supposons que, d'après l'usage reçu en pareilles circonstances, pour l'en détourner, on construise la digue KL oblique à la direction du courant, il en résultera les inconvénients suivans :

1°. Nous avons déjà vu (232 & 234) que le courant s'établira à son pied, & qu'il l'affouillera. Par conséquent, si la digue n'est pas profondément fondée, elle s'écroulera. Or, cela n'arriveroit pas, si elle n'étoit pas affouillée : donc une pareille direction provoque la ruine des ouvrages.

2°. Si le courant, après avoir parcouru la longueur de la digue KL, continue à se mouvoir sur cette direction, il se portera sur la berge DC & la corrodera. Qu'on entreprenne de la mettre à couvert par une autre digue oblique PQ, cette

digue portera, par la même raison, le courant sur la partie inférieure de la berge AB, & ainsi de suite; de sorte qu'on ne pourra garantir un côté qu'aux dépens de l'autre, & en brisant continuellement la direction du courant. Or, l'objet d'une digue doit être de détruire un mal sans en produire d'autre: donc la digue oblique ne peut pas remplir cet objet.

3°. On ne construit la digue KL, que parce que la partie KLB du lit majeur est plus basse que la partie restante, & qu'à raison de cela (105 2°.), la rivière tend à s'y établir: son objet est donc d'en détourner le courant. Or, nous avons vu (237) que les matériaux enlevés par l'affouillement le long de la digue, venant à s'arrêter vers RS, forment un obstacle qui souvent détermine le courant à se porter par la route TVNS, sur la partie postérieure de la digue qui est toujours la plus basse: donc la digue oblique ne remplit pas son premier objet.

4°. Enfin, le premier but qu'on doit se proposer en construisant une digue, est d'éloigner le courant, & pour cela, de forcer la rivière à déposer & à produire des atterrissemens qui exhaussent le côté d'où on veut l'éloigner & le rendent plus haut que le reste du lit: car alors (105 2°.) le courant sera forcé de se retirer, & l'on extirpe le mal dans sa racine. Or, (234 & 235) la digue oblique, loin de produire des atterrissemens, produit au contraire des affouillemens; de sorte que cette partie du lit qui étoit déjà plus basse que la partie restante, s'approfondit encore davantage par la corrosion; donc la digue oblique produit un effet diamétralement opposé à celui qu'on devroit avoir en vue & qu'on est censé se proposer.

Tous ces inconvéniens sont amplement prouvés par l'expérience. Les digues construites suivant cette direction sur la Durance, nous en offrent des exemples sans nombre.

320. On voit, par cette énumération, que les digues obliques à la direction du courant, sont vicieuses sous tous les rapports; qu'elles ne produisent jamais l'effet qu'on se propose,

& qu'elles en produisent toujours un contraire à celui qu'on auroit dû avoir en vue ; par conséquent , elles doivent être proscrites , lorsqu'il s'agira de mettre à couvert du courant , une berge ou un quartier riverain.

Les digues obliques sont essentielles pour établir des prises d'eau de canaux.
Fig. 21.

321. Cependant , la propriété qu'ont ces digues d'attirer le courant & de l'obliger à les affouiller & à s'établir à leur base (232 & 234) nous offre un avantage bien précieux quoique peu connu jusqu'aujourd'hui. Cet avantage consiste à pouvoir établir , sur les rivières à fond de gravier , des prises d'eau pour des canaux , de manière que les eaux n'y manquent jamais , & que le gravier , pendant les crues , n'y puisse pas entrer ; & il est d'autant plus précieux , que ces rivières , ayant le plus de pente , sont les plus propres à la dérivation , soit pour l'arrosage , soit pour la navigation.

En effet supposons la digue KL construite en blocaille & en pierre sèche , il est visible que les matériaux laisseront dans leurs joints beaucoup de vuides & d'interstices ; que derrière la partie A'B' , le long de laquelle le courant est parfaitement établi , on creuse le canal A'D'C'B' , d'abord évasé en A'B' & ensuite réduit à sa véritable largeur C'D' ; qu'on établisse le platfond à la profondeur convenable au-dessous de la superficie des plus basses eaux de la rivière ; qu'on pave en dalles ce platfond , & qu'on fortifie , par un perré , les talus intérieurs sur l'espace A'D'C'B' , pour éviter l'effet des affouillemens & les dégradations ; enfin , qu'on barre le canal en C'D' par un massif supérieur aux plus hautes eaux des crues , & percé de portes à vannes , qu'on fermera , à quelques pouces près , dans les hautes eaux , on sent , au premier abord , que les eaux de la rivière trouvant un endroit inférieur à leur superficie , s'y précipiteront par les vuides des joints des pierres , & de-là alimenteront le canal ; on sent aussi que jamais les eaux n'y manqueront , puisque la digue attire le courant (232 & 234) ; on sent , enfin , que dans les crues le gravier ne pourra pas entrer

dans le caual , puisqu'il est poussé dans le sens du courant , & que les eaux n'entrent dans le canal que par épanchement latéral & à travers les joints.

Au surplus, cet objet a besoin de plus grands développemens : nous y reviendrons dans le traité des canaux d'arrosage , que nous publierons bientôt. En attendant , il nous suffit de dire que c'est d'après ces principes que nous avons fait exécuter , il y a environ dix ans , le canal de Château-Renard , dans le département des Bouches-du-Rhône , canal qui est dérivé de la Durance , & dont la prise d'eau a été établie dans la digue de Noves.

312. Venons à présent aux digues parallèles à la direction du courant. L'unique objet de ces digues est de fortifier les bords & de les mettre à l'abri de la corrosion ; par conséquent elles ne peuvent remplir leur objet que par leur continuité , ce qui deviendrait énormément coûteux , si l'on vouloit les employer à réduire une rivière dans une partie considérable de son cours. D'ailleurs nous avons vu (238) que lorsqu'elles sont employées sur des rivières dont le lit est trop large , elles attirent le courant de la même manière que les digues obliques ; par conséquent ces sortes de digues sont d'un usage très-circonscrit , & ne sauroient être employées d'après les principes reçus , à la réduction du lit des rivières qui est l'objet principal que nous avons en vue.

323. Puis dont qu'on ne peut se servir ni de digues obliques ni de digues parallèles à la direction du courant , il ne nous reste plus que les digues perpendiculaires. Voyons si cette direction peut remplir nos vues.

Nous avons déjà dit (319 4.º) que l'objet d'une digue devoit être d'éloigner le courant. Comme (105 2.º) les eaux se portent constamment vers l'endroit le plus bas , il s'ensuit que celui où l'on veut construire la digue , est censé plus bas que le reste du lit ; car , s'il étoit plus haut , par le principe que nous venons

Insuffisance de la construction des digues parallèles à la direction du courant.

Les digues perpendiculaires à la direction du courant , sont les seules qu'on puisse employer pour garantir les bords des rivières.

d'indiquer (105 2°.), le courant s'en éloigneroit de lui-même, sans avoir besoin d'ouvrages de main d'homme. Donc, puisqu'il ne suffit pas de pallier le mal, & qu'au contraire, il faut le détruire en extirpant la cause qui le produit; il faut, d'après le même principe, faire en sorte que l'endroit dont il s'agit devienne le plus haut; car alors il est visible que le courant s'en éloignera de lui-même.

Faut-il, en conséquence, que l'homme encombre cet endroit, comme il encombre, par des matériaux de transport, les inégalités d'une route? Non; la nature, toujours sage & prévoyante dans ses opérations, a constamment placé le remède à côté du mal. En effet, si la rivière, par ses corrosions sur le fond, a rendu cet endroit plus bas que les autres, elle charie aussi dans les crues beaucoup de matières étrangères, qui peuvent réparer ses désordres en s'arrêtant à l'endroit corrodé. Par conséquent, la question se réduit à forcer la rivière à réparer elle-même le mal qu'elle a produit par ses corrosions, en l'obligeant à exhausser, par des dépôts, les endroits corrodés, & à les rendre plus hauts que le reste du lit.

Ce n'est pas tout, nous avons vu (1^{re} Partie, Section III, Chapitre I & §. I, & Chapitre II, §. I.) que la grossièreté des matières que la rivière charie est proportionnelle à leur force. La chose d'ailleurs est assez sensible par elle-même, car il est clair que, plus le courant aura de force, plus l'effet qu'il produira à cet égard sera considérable; or, dans ce cas, l'effet n'est que le transport des matières plus ou moins pesantes, plus ou moins grossières; d'où il suit que les dépôts seront plus ou moins grossiers, selon que la rivière aura plus ou moins de force à l'endroit où ils se formeront. Ces dépôts d'exhaussement peuvent donc être en gravier, ou en sable ou en limon; mais il ne suffit pas de gagner du terrain sur le lit d'une rivière, il faut encore que ce terrain soit utile & profitable

fitable à l'agriculture, & que sous le moindre espace de tems, on puisse le cultiver & le rendre productif.

D'après cela il est évident que si un terrain formé par les dépôts n'étoit que gravier ou sable, il seroit stérile par lui-même ; qu'il ne pourroit être rendu à l'agriculture que lorsqu'il se seroit couvert d'une couche de terre végétale, & que la chose ne pourroit avoir lieu qu'après un laps de tems plus ou moins long, selon les circonstances. Au contraire, si les dépôts n'étoient qu'en limon, ils pourroient immédiatement après la retraite de la rivière, être exploités & mis en produit, d'autant mieux qu'ils sont assez généralement composés de la partie la plus grasse des terres. Par conséquent, il est visible qu'il est essentiel, pour le bien de l'agriculture, que les dépôts d'exhaussemens ne soient composés que de limon & non de sable ni de gravier. D'où il suit que, d'après ce que nous avons dit ci-dessus, la force du courant doit devenir la moindre possible : car, sans cela, les dépôts seroient plus grossiers.

L'on voit par-là que la question se réduit à détruire la force du courant le plus exactement possible, sur l'endroit à exhausser, ou ce qui est la même chose, à y rendre les eaux mortes & stagnantes, du moins à peu de chose près ; or, cette destruction ne peut s'opérer que par le moyen des digues. Les digues parallèles au courant ne peuvent pas l'effécluer, puisqu'à raison du parallélisme, il ne doit pas y avoir de résistance opposée. Nous avons vu que les digues obliques attiroient le courant, & que loin de détruire sa force, elles lui donnoient une nouvelle énergie. Il n'y a donc que les digues perpendiculaires qui, par leur direction, puissent détruire radicalement & sans décomposition, l'intensité du courant, & en rendre les eaux mortes & stagnantes.

Donc il n'y a que les digues perpendiculaires à la direction du courant qui puissent extirper la force du mal.

T

La digue perpen-
diculaire produira
des dépôts en amont.
Fig. 12.

324. Soit donc la rivière KLMN (fig. 12) qui se porte vers BC, pour corroder la partie inférieure de la berge DC. Si l'on construit la digue AB parallèle à la berge & au lit général, elle garantira la berge sur toute la partie correspondante. Mais, d'une part, elle ne peut la mettre à couvert en entier, sans être prolongée sur toute sa longueur, ce qui entraîneroit des dépenses énormes; & de l'autre, elle ne détruira pas la cause première qui attire le courant, & qui consiste en ce que la partie du lit du côté de CD est plus basse que du côté de GH.

Si on remplace cette digue par la digue oblique AE, elle forcera le courant à s'établir à sa base, & ensuite elle le portera sur la berge opposée; plus souvent même le courant la contournera pour se porter sur la partie BC vers laquelle se trouve, par hypothèse, la plus forte pente; mais dans tous les cas, la cause du mal subsistera toujours; car il n'y aura point de dépôt & par conséquent aucun exhaussement du côté de la berge DC.

Enfin, qu'on substitue à ces deux digues, la digue perpendiculaire AF. Tant directement opposée à l'action du courant, la force des eaux sera totalement détruite. N'y ayant point de pente dans le sens transversal AF, la rivière se détournera à une certaine hauteur N, pour prendre sa route par la tête de la digue & s'établir sur NOPQ. Les eaux seront donc stagnantes au-devant de la digue AF, jusqu'à une certaine hauteur K en amont. Donc il se formera des dépôts sur toute la partie en amont de AF. Donc cette partie sera exhaussée & la cause du mal sera détruite.

Elle produira aussi
des dépôts en aval.
Fig. 13.

325. Mais ce n'est pas seulement sur le devant ou en amont, que la digue perpendiculaire occasionnera des dépôts; elle en produira encore sur le derrière ou en aval. En effet, il est aisé de sentir que dans une crue, les eaux seront supérieures à la superficie du gravier du lit majeur, & qu'en aval du point F elles s'extravaiseront suivant leur niveau & se répandront sur toute la partie FACQ postérieure de la digue. Or ces eaux ne sont plus poussées

par les eaux correspondantes en amont de AF à cause de l'interposition de la digue qui rompt toute continuité. Elles n'auront donc que la vitesse qu'elles acquerront par la pente de cette partie du lit, vitesse qu'on sent bien devoir être, sous tous les rapports, incomparablement moindre que celle du courant principal. D'un autre côté, obligées de rentrer enfin dans le courant, elles en éprouveront la même résistance qu'éprouve (186) un courant foible, quand il se présente pour entrer dans un plus fort; c'est-à-dire qu'elles seront obligées de s'enfler, & par-là même de perdre le peu de vitesse qu'elles auroient pu avoir acquise.

Ainsi la vitesse des eaux extravasées en aval de la digue AF, sera très-petite. Or les eaux déposent d'autant plus qu'elles ont moins de vitesse. Donc elles déposeront aussi sur le derrière ou en aval de la digue perpendiculaire AF.

316. L'on voit, par tout ce que nous venons de dire, que les digues perpendiculaires ont la propriété d'obliger le courant à déposer en amont & en aval & à exhausser les endroits les plus bas par des dépôts de limon & non de gravier, dépôts qui peuvent être tout de suite rendus à l'agriculture, ce que n'opèrent pas les digues obliques, ni les digues parallèles. Les digues perpendiculaires sont donc les seules qui puissent détruire la cause qui porte un courant vers un endroit déterminé, en rendant cet endroit plus élevé que le reste du lit.

Au reste, nous ne hasardons rien : car tout cela est pleinement confirmé par des expériences directes, que nous avons faites à ce sujet sur la Durane.

317. L'usage consacré par le tems, vouloit que le *maximum* de l'angle BAE, formé par la direction générale du lit & par celle d'une digue, n'excédât jamais 45 degrés ou la moitié du quart de cercle. Il seroit difficile, pour ne pas dire impossible, de donner la raison d'un pareil règlement : on ne pouvoit en cela avoir que deux objets en vue; savoir : 1°. d'éloigner le

Erreur des anciens au sujet de l'angle d'obliquité des digues.

courant de l'endroit qu'on vouloit mettre à couvert ; 1°. de nuire le moins possible à la berge opposée. Or, l'un & l'autre de ces deux objets auroient été beaucoup mieux remplis sous un angle au-dessus qu'au-dessous de 45 degrés. En effet :

1°. Soit SR la force du courant : abaïssons la perpendiculaire ST , elle exprimera la force détruite, & TR la force résidue. Pour éloigner le courant de cet endroit, il faut occasionner des dépôts, & conséquemment augmenter la force détruite ST . Or, ST ne peut augmenter que par l'augmentation de l'angle $SRT = EAB$, & elle diminuera lorsque cet angle deviendra plus petit : donc on auroit eu plus de dépôts, & conséquemment on auroit mieux réüssi à éloigner le courant par un angle EAB au-dessus de 45 degrés, que par le même angle au-dessous.

2°. Plus l'angle $SRT = EAB$ sera petit, plus la force résidue TR & la pente dans le sens de AE seront grandes : par conséquent, la rivière aura bien plus d'énergie pour se diriger suivant AE , & nuire à la berge opposée. Au contraire, plus l'angle SRT sera grand, plus la force résidue TR , & la pente suivant AE diminueront. Donc, alors le courant aura d'autant moins d'énergie pour établir son cours suivant la direction de AE , & arrivé à l'issue de la digue en E , trouvant plus de pente dans le sens EV du lit général que dans le sens EX du prolongement de la digue, il se dirigera plutôt suivant EV que suivant EX : donc l'angle au-dessus de 45 degrés seroit moins préjudiciable à la berge opposée que l'angle au-dessous.

Conséquences que
l'on doit en tirer.
Fig. 22.

328. De ce que nous venons de dire, on doit conclure que lorsque les digues obliques approchent de la direction perpendiculaire, elles peuvent aussi produire des dépôts, car, dans ce cas, la partie détruite ST de la force du courant, augmente continuellement, tandis que la force résidue TR diminue toujours plus ; donc, lorsque la force détruite sera telle que la force restante ne suffira plus au transport des ma-

tières, les dépôts commenceront. Mais il y a ceci à observer : c'est qu'alors les dépôts seront en gravier ou en sable ; car, ils ne seront en limon, que lorsque la force restante sera nulle. Ce qui est conforme à l'expérience.

Revenons aux digues perpendiculaires.

329. Lorsqu'il s'agit d'employer ces digues pour réduire une rivière dont le lit majeur est fort large, il se rencontre souvent des cas où leur longueur seroit des plus considérables, & où conséquemment elles entraîneroient dans des dépenses énormes. Il s'agit donc de voir s'il ne seroit pas possible d'en rendre la construction plus aisée & plus économique.

Soit pour cela ABCD (fig. 23) le lit majeur d'une rivière à réduire, soit pareillement la digue perpendiculaire EF ; à son extrémité construisons un éperon GH qui lui soit aussi perpendiculaire ou qui soit parallèle à la direction du courant, & disposons-le de façon que la plus grande partie FG soit du côté d'amont ; s'il survient une crue, l'espace EFGK sera occupé par des eaux mortes, puisqu'elles n'auront point d'issue. Supposons qu'une branche quelconque LMNO se porte sur la digue perpendiculaire EF ; imaginons la masse d'eau stagnante EFGK divisée en une infinité de tranches verticales 1, 2, 3, 4, 5, &c. Toutes ces tranches ne pourront être refoulées par le courant sans détruire une partie de sa vitesse & de sa force. La tranche 1 lui en fera donc perdre un degré, la tranche 2 lui en détruira un second, & ainsi de suite ; de sorte que le courant n'arrivera pas jusqu'à la digue EF, si le nombre de tranches est assez considérable, & comme (97) la résistance se fait sentir de proche en proche en amont jusqu'à une assez grande distance ; que (105. 3^o.) le courant se porte toujours vers l'endroit où il trouve moins de résistance, & qu'il est visible qu'il en trouve moins entre l'éperon GH & la berge DC, que dans la partie correspondante à la digue EF ; à une certaine hauteur la branche LMNO se détournera

Ondoit construire un éperon à l'extrémité de la digue perpendiculaire, pour la mettre à couvert.

Fig. 23.

& prendra la position PQRS en passant le loog de l'éperon GH ; dans ce cas les eaux qui occuperont l'espace APFE ne feront que des eaux épanchées latéralement, & qui feront les fonctions de berge pour soutenir le courant dans la nouvelle position PQRS.

La chose est constatée par l'expérience de pareilles digues que nous avons fait exécuter sur la Durance.

L'éperon empêchera le courant d'attendre la digue perpendiculaire.
Fig. 23.

330. Pour mieux se convaincre de la vérité de notre assertion, supposons qu'un filer quelconque LO de la branche LMNO parvienne jusqu'à la digue EF, & la choqe au point T. Ce filer ne pouvant pas continuer sa route par l'interposition de la digue EF, ni s'échapper du côté de la berge AE dont la hauteur est supposée supérieure à la surface des eaux, sera nécessairement forcé de s'échapper vers PG, en passant à la tête G de l'éperon. Mais la pente, suivant la ligne droite LG, est plus grande que suivant la ligne brisée LTG. Donc (105 2^e.) le filer LO suivra plutôt la direction LG que LTG : ainsi l'expérience & les loix de la nature sont d'accord sur cet objet.

Autre manière d'envisager la chose.
Fig. 23.

331. On peut envisager, sous un autre point de vue, ce que nous avons dit au n. 329 au sujet de la résistance opposée par les diverses tranches 1, 2, 3, &c. Servons nous, pour cela, d'une comparaison : nous voyons tous les jours les plus grandes forces détruites par des résistances qui cèdent peu-à-peu. Un boulet de canon, par exemple, est amorti par la résistance d'un ballot de laine. Dans ce cas, les divers filamens cèdent en résistant & détruisent, à chaque instant, une partie de la force du boulet, jusqu'à ce que la somme de ces destructions partielles soit égale à la force totale primitive ; or les lames d'eau 1, 2, 3, &c. produisent le même effet sur le courant LMNO. Donc elles doivent aussi détruire la force par degrés.

Nous pouvons donc dire que la masse d'eaux mortes & dormantes EFGK est une digue d'eau que le courant doit forcer

avant de parvenir à la digue EF, & qui est destinée à mettre à couvert EF par sa réaction contre l'action du courant.

332. On doit sentir à présent quel est l'objet de l'éperon GH & pourquoi il va au-devant du courant. C'est cet éperon qui, comme on voit, est la cause première de la masse d'eau stagnante qui met la digue EF à couvert de l'action du courant. Quelque soit la longueur de EF, l'effort produit par l'éperon n'en fera pas moins le même. Il se formera constamment une digue d'eau EFGK au-devant de EF qui détruira la force du courant & l'empêchera de parvenir jusqu'aux ouvrages. Or, non-seulement EF ne sera point dégradée par le courant, mais encore elle sera fortifiée par les dépôts qui se formeront au-devant par la digue d'eau. Ainsi on doit regarder l'éperon GH comme la partie essentielle des ouvrages. En conséquence il convient de l'envisager sous tous ses rapports; mais auparavant nous allons déduire, de ce que nous avons dit, une conséquence infiniment essentielle dans la pratique & qui entraîne après elle la plus grande économie.

333. Puisque par le moyen de l'éperon GH il n'y aura aucun choc sur EF, & que cette digue ne fera d'autres fonctions que de soutenir la pression de la masse d'eaux stagnantes sur EFGK, il seroit très-inutile de construire EF avec la même solidité & les mêmes précautions que si elle devoit recevoir l'action du courant: en conséquence, il suffira que la digue EF soit une simple chauffée en terre ou en gravier, & dont le couronnement soit supérieur à la superficie des plus hautes eaux.

334. Quant à l'éperon GH, il y a plusieurs observations à faire.

1°. Le courant devant nécessairement s'établir le long du parement GH, & y exercer son action latérale & celle de corrosion sur le fond, il est essentiel qu'il soit fortifié de façon que ces actions ne puissent point le dégrader; car étant l'ame de l'ouvrage, une fois détruit, la ruine de tout le reste s'en suivroit.

L'éperon occa-
sionne une masse
d'eaux stagnantes au-
devant de la digue.
Fig. 23.

Donc il suffira que
la digue ne soit
qu'une simple chauffée
en terre ou en
gravier.
Fig. 23.

Observations es-
sentielles sur la con-
struction de l'éperon.
Fig. 23.

1°. La digue EF fera d'autant mieux mise à couvert par la digue d'eau EFGK que le nombre de tranches ou lames élémentaires 1, 2, 3, &c. sera plus considérable. Or ce nombre dépend de la longueur de la partie FG de l'éperon en amont de la ligne EF. Donc les ouvrages sur EF seront d'autant mieux assurés que la partie FG de l'éperon sera plus longue.

3°. Arrivé en H, le courant doit s'extravafer sur les derrières de EF; & il est possible qu'il y ait un mouvement de turbinatation qui produise un gouffre. Il faut donc éloigner ce danger de EF, qui n'étant qu'en terre & gravier (333) en seroit infailliblement dégradée; en conséquence, l'éperon doit déborder la digue EF en aval d'une certaine quantité FH.

Quelles sont les parties de l'éperon qu'il faut fortifier.
Fig. 23.

335. Il ne suffit pas de fortifier le parement extérieur de l'éperon; les deux abouts G & H, & une partie des paremens de tevers doivent être aussi soigneusement fortifiés; en effet :

1°. Le courant PQRS en s'établissant le long de GH, agira nécessairement sur l'about G; d'autre part les eaux qui couleront pendant les crues sur l'espace AKGP, ne rentreront, dans le courant, qu'en G; ainsi, sous ces deux rapports, l'about G exige d'être soigneusement fortifié.

2°. A raison de ce que nous venons de dire, il pourra arriver que vers l'about G & intérieurement à l'espace EFGK, il s'établisse, dans certaines circonstances, des gouffres résultans des mouvemens de turbinatation; par conséquent, il est prudent de fortifier pareillement le tevers de l'éperon vers l'about G.

3°. C'est par la même raison qu'on doit pareillement fortifier avec soin l'about H d'aval & le revers correspondant à FH.

La longueur de l'éperon du côté d'amont, est en raison inverse de la pente de la rivière.
Fig. 23.

336. Pour déterminer le filet LO à prendre la direction LG, il faut que la pente par LG soit plus grande d'une quantité déterminée que la pente par la ligne brisée LTG; or, plus

plus la pente de la rivière sera grande, moins il faudra de longueur à la ligne brisée LTG pour se procurer une différence déterminée de pente sur des espaces égaux à LG. Au contraire, plus la pente sera petite, plus la ligne brisée doit être longue. Donc la ligne TG sera plus courte dans le premier cas, & plus longue dans le second : il en sera par conséquent de même de FG. Donc la longueur FG de l'éperon en amont, sera sensiblement en raison inverse de la pente de la rivière.

337. Pour ce qui est de la longueur de la partie FH en aval, comme elle est affectée (334 3^e) à garantir la digue EF de l'effet des gouffres produits par le mouvement de turbination des eaux, elle doit visiblement être proportionnée à la longueur de ces gouffres. Or, cette longueur est plus ou moins grande, suivant le volume d'eau des rivières. Conséquemment, la longueur de la partie FH de l'éperon en aval de la digue, sera comme le volume d'eau de la rivière sur laquelle on opérera.

338. On voit par-là que c'est à l'expérience qu'il faut recourir, pour trouver la longueur des parties d'amont & d'aval de l'éperon. Lorsqu'on s'en sera assuré sur une rivière dont on connaîtra le volume d'eau & la pente, il sera aisé de trouver ces dimensions dans toute autre rivière.

Nous fîmes nos premiers essais à ce sujet sur la Durance à Orgon, dans le département des Bouches-du-Rhône. En cet endroit, la pente réduite de la rivière est d'environ 14 pouces sur 100 toises de longueur. Nous ne donnâmes d'abord que 15 toises de longueur à FG ; l'expérience nous fit voir qu'elle étoit insuffisante, & que la rivière, ayant abaissé son lit devant l'éperon, il pouvoit se former des branches qui circulassent dans l'espace AEFP pour rejoindre la branche-mère en G. Nous avons évité en grande partie cet inconvénient en donnant 25 toises à FG. Cependant cette longueur est encore insuffisante, & il paroît que, sur cette rivière, FG ne doit pas avoir moins de 50

Quelle doit être la longueur de la partie en aval.
Fig. 23.

Expériences relatives à ces dimensions.

toises ; nous nous en serions assurés positivement, mais la révolution & diverses circonstances particulières ne nous l'ont pas permis.

Quant à FH nous lui avons constamment donné de 8 à 10 toises, & l'expérience nous a fait voir qu'elle suffisoit sur la Durance.

Les aversissemens
produits par les dé-
pôts, ontout la for-
me d'un glacis incli-
né vers le courant.

339. Nous terminerons ce paragraphe en disant encore un mot sur les atterrissemens produits par les digues perpendiculaires. Les eaux déposeront d'autant plus qu'elles seront plus stagnantes ou qu'elles auront moins de mouvement. Or, plus elles seront éloignées du courant, plus elles seront tranquilles ; au lieu, qu'en avançant vers la rivière, elles participeront toujours plus à son mouvement. Donc les dépôts seront plus considérables loin du courant & ils diminueront en s'approchant. Par conséquent ils auront la forme d'un glacis incliné vers le courant, & c'est ce que l'expérience justifie.

§. II.

Des diverses espèces de Digues ; leur profil, leurs matériaux, leur construction, & des cas où on doit les employer.

Problème relatif
au profil des murs
d'un bassin.
Fig. 14.

340. Avant d'entrer en matière, nous allons chercher une formule générale qui, avec quelques modifications, puisse s'adapter à la plupart des digues dont nous traiterons.

Supposons que AK (fig. 14) soit le parement intérieur du mur d'un bassin dans lequel l'eau s'élève jusqu'en A, & que ce mur soit composé de lames horizontales Pm infiniment minces & liées entr'elles par le seul frottement. Il s'agit de trouver l'équation à la ligne AML qui terminera les lames Pm, p'm' &c., de façon qu'elles soient en équilibre avec l'action de l'eau.

Si l'n'y avoit point de frottement, une lame quelconque Pm étant poussée, glisseroit sur l'inférieure p'm'. Mais à cause de la

résistance du frottement, avant qu'elle soit sur le point de glisser, il faudra qu'il y ait une certaine quantité de force absorbée. Ainsi, le corps qui opposera cette résistance, recevra lui-même cette force : or, cette résistance est opposée par les irrégularités de la surface supérieure de la lame pm' , qui engendrent celles de la surface inférieure de la lame Pm . Donc, dans le cas d'équilibre, l'action de l'eau sur la lame Pm se transmet à la lame pm' .

Par un semblable raisonnement, on voit que cette même action doit se transmettre à toutes les lames inférieures & qu'il en sera de même des actions sur les lames pm' , $p'm''$, &c. Donc, dans l'équilibre, une lame quelconque est censée éprouver, de la part de l'eau, une action égale à l'action entière de l'eau supérieure.

Nommons AP, x & PM, y . Pp sera $= dx$. Soient la pesanteur spécifique des matériaux $= q$; le rapport de la pression à la résistance du frottement $= m$; la vitesse produite par la gravité en une seconde, c'est-à-dire 30 pieds $= p$, & la force du choc perpendiculaire de l'eau mue, avec un pied de vitesse par seconde, contre une surface immobile d'un pied carré $= n$; nous aurons l'action de l'eau sur $Pp = \int npx dx$.

La tranche Pm portera toute la partie supérieure $APM = \int y dx$. Donc la résistance du frottement sera $= \frac{\int y dx}{m}$.

Et puisqu'il doit y avoir équilibre entre l'action de l'eau & la résistance du frottement, nous aurons l'équation $\frac{\int y dx}{m} = \int npx dx$, ou en différenciant les deux membres, $\frac{y dx}{m} = npx dx$: d'où l'on tire $y = \frac{mnp}{x}$; équation au triangle.

Pour construire ce triangle sur la verticale AC (fig. 15.), prenons $AT = q$, & tirons l'horizontale $TV = mnp$. Si nous joignons le point A au point V par la droite AV , le triangle ACV satisfera à la question : car en nommant AR, x & RH, y , on aura la proportion $q : mnp :: x : RH = y$.

V ij

Fig. 15.

341. Menons AD parallèle à CF &, par un point quelconque G pris sur cette ligne, tirons aux points C & F les lignes GC, GF; les élémens du triangle GCF seront égaux aux élémens correspondans du triangle ACF. Donc le triangle GCF satisfera aussi à la question. Il en sera de même de tout autre triangle qui aura pour base CF & son sommet en quelque point de AD.

Applications aux
digues sur les rivières.
Fig. 25.

342. Appliquons aux digues sur les rivières la solution de ce problème. Supposons qu'une rivière choque le parement AC, que ses eaux s'élèvent jusqu'en B, &, qu'en cet endroit, la hauteur due à leur vitesse soit AB; il est évident, qu'abstraction faite des obstacles qui empêchent (97) que la vitesse des eaux inférieures ne soit exprimée par les ordonnées d'une parabole, l'action sur BC fera à-peu-près la même que dans le problème du n. 340, si l'on eût supposé le réservoir entretenu plein & un orifice vertical rectangulaire de la hauteur de BC. Nous disons à-peu-près; car (340) l'action de l'eau sur AB se fait sentir à toutes les lames inférieures dans le réservoir entretenu plein, tandis que, dans les rivières, la partie AB n'éprouve aucune action. Mais la différence est à l'avantage des travaux dont nous traitons, puisque nous supposons par-là que l'action sur la digue est un peu plus grande que dans la réalité; ce qui n'est pas un défaut. Donc tout ce que nous venons de dire (340 & 341) peut s'appliquer aux digues sur les rivières, &, par conséquent, le triangle ACF ou tout autre de même base & de même hauteur pourra en être le profil.

L'expérience rend
inutile la solution de
ce problème.
Fig. 25.

343. Tel est le résultat de la pure théorie. Si l'architecture hydraulique étoit encore au berceau, la formule du n. 340 pourroit nous diriger dans nos essais & nos expériences; mais aujourd'hui il seroit inutile & même déplacé de s'y conformer: car elle nous jetteroit dans des dépenses sans fin pour faire des expériences qui, dans tous les cas, nous fissent connoître le rapport de la force de tenacité des matériaux à leur pres-

son ; & elle ne nous fait voir qu'une chose que tout le monde fait, savoir : que les ouvrages sur les rivières doivent avoir un empiètement & plus de largeur à la base qu'au couronnement, mais la loi de diminution est infiniment mieux & plus sûrement déterminée par l'expérience que par l'équation. En effet, en recueillant tout ce que nous avons observé, soit sur nos ouvrages, soit sur ceux d'autrui, nous pouvons résumer ce qui suit, savoir :

1°. Dans les digues EF (fig. 13°.) construites en terre ou en gravier & destinées à être terminées par un éperon GH, le couronnement doit avoir 9 pieds de largeur, & les talus, tant antérieurs que postérieurs, une faillie de 3 de base sur 1 de hauteur ; ils peuvent même être réduits à la diagonale du carré, ou à un de base sur un de hauteur.

2°. Les mêmes dimensions auront lieu dans les mêmes digues lorsqu'elles seront fortifiées d'un péré quelconque.

On peut même, dans l'un & l'autre cas, réduire la largeur du couronnement suivant le volume d'eau & la rapidité des rivières, mais on doit constamment observer qu'il vaut mieux pêcher par excès que par défaut.

3°. Dans les digues en pierre, l'épaisseur à la base doit être égale à la hauteur. Quant à la largeur du couronnement, elle varie suivant les constructions & les circonstances.

Si la digue est parementée en taille & construite à mortier de chaux & sable, le couronnement aura 5 pieds de largeur sur les rivières fort rapides, & son *minimum* sera de 3 pieds dans celles qui ont peu de vitesse.

Si elle est construite en blocaille ou en pierre d'échantillon, & sans mortier, le *maximum* de la largeur au couronnement sera de 7 à 8 pieds, & le *minimum* de 4 pieds.

Au surplus, nous parlons des digues sur les rivières : car s'il est question d'un ouvrage sur un torrent-rivière pris à

l'endroit où il tient plus du torrent que de la rivière, on sent bien qu'il y auroit des modifications.

En un mot, comme dans une infinité de cas les ouvrages dépendent des localités qu'on fait être variées à l'infini, il y a aussi une infinité de circonstances où la sagacité & les connoissances de l'ingénieur doivent suppléer à ce qui peut manquer à ce traité: car on doit sentir qu'il est impossible d'établir des principes qui embrassent tous les cas sans aucun amendement.

Nous allons à présent entrer dans les détails de chaque espèce de digue en particulier.

ARTICLE PREMIER.

Des digues en terre ou gravier qui doivent être terminées par un éperon.

Dimensions des digues perpendiculaires.

344. D'après ce que nous avons vu (314 & 333), ces digues doivent être employées dans le cas où il s'agit de forcer la rivière à exhausser, par des dépôts, une partie déterminée du lit, & elles doivent être perpendiculaires à la direction du courant, s'il s'y est déjà établi, ou à celle qu'il prendroit, s'il s'y établissoit.

Par le même n. 333 leur hauteur doit être supérieure à la superficie des plus hautes eaux de la rivière; cet excédent doit être au moins de 18 pouces. Ainsi la première chose à faire en pareil cas est de s'assurer, avant tout, de la plus grande hauteur des eaux, dans les plus fortes crues, & de la rapporter, par le niveau, à un point fixe pris sur la terre ferme adjacente. Ce point servira de repère lors de la construction.

On prendra, pareillement au niveau, le profil du sol, sur la direction de la digue à construire, & on le rapportera au repère dont nous venons de parler. Alors on aura toutes les données

pour avoir les coupes & profils de l'ouvrage. Mais avant d'en parler, nous allons dire un mot des matériaux qu'on doit employer.

345. Nous avons déjà dit (333) qu'il suffisoit, par le moyen de l'éperon GH, que la digue EF fût une simple chaussée en terre ou en gravier. On ne doit pas se dissimuler que la terre est préférable au gravier; 1°. Parce que les matériaux, tassés seulement par le roulage des voitures qui servent à leur transport, se lient mieux; 2°. parce que les terres empêchent les filtrations de l'amont à l'aval à travers la chaussée; ce qui mérite d'être pris en considération; 3°. enfin, parce qu'après l'atterrissement formé & la terraitte des eaux on peut fortifier les talus avec de la brouffaille qui croîtra bien mieux dans la terre que dans le gravier.

Matériaux des digues perpendiculaires.

Mais aussi, d'un autre côté, le gravier a son avantage, en ce que, 1°. étant ordinairement sur la place, il se coûte très-peu pour le transport; 2°. l'agitation des eaux stagnantes ne dégrade pas les talus par la corrosion, ainsi que cela a lieu sur les talus en terre.

Nous avons expérimenté l'un & l'autre, & nous avons trouvé que la manière la plus économique & la plus sûre étoit de faire la chaussée en gravier, ayant seulement soin de ménager, dans le noyau & de bas en haut, un conroi de terre bien battue d'environ 1 pied d'épaisseur, pour arrêter les filtrations. Dans ce cas les talus doivent être les plus grands possible. Par-là, l'agitation des eaux ne les dégradera pas.

346. Mais si la terre étoit plus à portée que le gravier, on sent bien qu'il faudroit l'employer de préférence. Alors on donnera le talus de 3 de base sur 2 de hauteur (143 1°.) & on le couvrira d'une couche de gravier d'un pied d'épaisseur. A défaut, il faudroit le garantir par des clayonnages ou palissades treffées en osier au droit de la ligne de la surface des eaux.

Coupe des digues
perpendiculaires.
Fig. 16.

347. Ainsi le profil transversal ou la coupe de ces digues sera un trapèze tel que ABCD (fig. 16), dans lequel EF est la ligne des plus hautes eaux, & AG ou DH est à GB ou HC :: 2 : 3. Et dans le cas où la digue seroit en gravier, KLMN exprimerait le conroi en terre (345).

Construction des
digues perpendiculaires
hors de l'eau.

* 348. L'exécution de la chaussée ne souffre aucune difficulté lorsqu'il n'y a pas de l'eau dans l'endroit où elle doit être construite : elle n'en souffre pas davantage, s'il n'y a de l'eau que dans les crues ; mais lorsqu'il y en a habituellement, il est à propos de détourner préalablement la branche qui y est établie. Nous donnerons plus bas les moyens à employer pour cet objet.

Construction des
digues perpendiculaires
dans l'eau.
Fig. 17.

349. S'il n'étoit pas possible de mettre à sec l'emplacement proposé, comme, par exemple, si la rivière n'avoit pas un lit majeur, la construction en seroit plus difficile ; mais elle pourroit néanmoins s'effectuer par la méthode suivante.

Soit ABCD (fig. 17.) le lit de la rivière, & GHLK la superficie sur laquelle on doit établir l'emparlement de l'ouvrage ; on cernerà cet espace par des pieux planrés à environ 15 pouces, plus ou moins, de distance les uns des autres, sur les lignes GH, HL & LK.

Si la rivière n'est pas rapide, on clayonnera ces palissades, & ensuite on comblera l'espace qu'elles renferment, avec du gravier ou de la pierraille, & à défaut avec de la terre. On formera ainsi une platte-forme au-dessus de la surface des eaux, & sur cette platte-forme on construira la chaussée ainsi que sur un emplacement à sec.

Si la rivière a beaucoup de rapidité, on n'aura pas besoin de tresser la palissade ; mais on jettera de la blocaille en amont de GH & de KL & le long de HL intérieurement. Les pieux seront destinés à arrêter ces blocs contre l'action du courant. Lorsqu'ils seront parvenus à la surface des eaux, on remplira le vuide restant sur GHLK avec du gravier ou de la pierraille, jusqu'au

jusqu'au-dessus de l'eau & sur cette platte-forme on construira la digue.

Au surplus, on doit observer de n'exécuter ce genre de travaux que dans le tems des basses eaux, & d'en presser l'exécution pour ne pas se laisser surprendre par les crues.

ARTICLE II.

Des digues à pérés.

350. Par digues à *pérés*, on entend les digues en terre ou gravier dont le parement exposé à l'action du courant, est revêtu en pierre sèche. On distingue trois sortes de pérés.

Il y a trois sortes de pérés.

Le *péré* de la première sorte est composé de pierres d'appareil, ayant la forme de dalles. Ces pierres sont fort en usage sur la Durance dans la partie inférieure de son cours; elles ont ordinairement de 6 à 7 pieds de longueur, au-delà de 2 pieds de largeur, & au moins 18 pouces d'épaisseur. Nous donnerons à cette sorte de *péré* le nom de *péré en dalles*.

Le *péré* de la deuxième partie est composé de pierres en blocs bruts & de forme irrégulière; on l'emploie quand on n'a pas en sa disposition des carrières d'où l'on puisse tirer des dalles. Nous l'appellerons *péré en blocaille*.

Le *péré* de la troisième sorte est composé de pierres brutes & d'une grosseur au-dessous des blocs. On y a recours lorsqu'on manque de dalles & de blocs. Nous l'appellerons *petit péré*.

Conditions & qualités générales des digues à pérés.

351. Les digues à pérés peuvent être employées très-utilement par-tout & particulièrement aux éperons des digues perpendiculaires, aux chaussées des chemins établis dans le lit des rivières &c.; mais elles exigent diverses précautions qui diffèrent suivant l'espèce de *péré*. En général, on doit regarder comme principe fondamental que les pérés soient composés des plus grosses pierres possibles disposées de façon que, quoiqu'il

arrive, elles mettent constamment la chaussée à couvert de l'action des eaux. Par conséquent, comme le courant est censé s'établir à leur base & les affouiller, il faut que les pérés soient mis à l'abri des affouillemens par des *bermes* ou *crèches* qui les soutiennent au besoin.

Nous allons entrer dans les détails qui appartiennent à chaque espèce de péré respectivement en commençant par la première.

Construction des
digues à péré en dal-
les.

351. Les pierres des pérés en dalles doivent être simplement couchées le long du talus de la chaussée sur leur plus grande face, de façon que leur longueur soit dans le sens de la pente du glacis. Il est à propos qu'elles aient toutes la même largeur, qu'elles soient placées, bout-à-bout, les unes à la suite des autres, sur la hauteur du talus, de manière qu'elles ne soient point en liaison & que leurs joints, dans ce sens, se correspondent, & enfin que ces mêmes joints soient aisés & ouverts d'environ 2 pouces ou plus.

On doit aussi observer que le talus de la chaussée soit le plus rapide possible. Ainsi, s'il est en terre, comme les terres ont un certain degré de tenacité, sur-tout lorsqu'elles ont été battues ou foulées, l'angle formé par la ligne du talus & celle du niveau devrait excéder 45 degrés. Si, au contraire, il est en gravier, il suffira qu'il prenne l'angle naturel.

Enfin, lorsqu'on exécutera ces ouvrages sur des rivières fort rapides, dont les crues seront fort longues, & qui, par conséquent, affouilleront beaucoup, on ne se bornera pas à une simple assise de dalles; mais on en emploiera deux, trois & même quatre & plus, suivant les circonstances & la nature de la rivière ou la profondeur des affouillemens, observant toujours de les placer, ainsi qu'il a été dit ci-dessus, & d'interposer une couche de sable grossier de deux pouces d'épaisseur.

Fig. 18.

Ainsi ABCD (fig. 18.) est la coupe transversale de la chaussée, & BC le talus exposé à l'action du courant. On y voit

quatre assises de dalles représentées par les nombres 1, 2, 3 & 4 respectivement, placées les unes sur les autres, & séparées par une couche de sable.

Dans la figure 19, EFGH représente le plan du talus BC de la figure 18. On y voit que les pierres K, L, M sont placées bout à bout dans le sens de leur longueur & qu'elles se correspondent exactement. On y voit aussi qu'il en est de même des pierres N, P, Q, & que ces trois dernières sont séparées des trois premières par un joint qui laisse un certain vuide dans l'entre-deux des deux files.

Fig. 19.

La raison de cette construction est simple & se présente d'elle-même; car, si l'on suppose que la berme dont nous parlerons bientôt & qui défend la base de la digue ABCD (fig. 18^e.) s'enfoncé par l'effet de la corrosion & de l'affouillement, l'assise 4 n'étant plus soutenue, descendra & suppléera à la berme; si le volume est insuffisant, elle sera suivie de l'assise 3, & ensuite de l'assise 1; d'où il suit que le talus de la chaussée ne sera jamais à découvert, & que si l'on prévoyoit des progrès effrayans dans les affouillemens, on auroit le remède nécessaire pour remplacer les assises qui sont descendues, jusqu'à ce qu'enfin l'ouvrage eût pris une assiette invariable par la stabilité du fond; par conséquent, il est essentiel de faciliter la descente des dalles.

Fig. 18.

Or, 1^o. plus il y aura de pente dans le talus de la chaussée, plus la descente des dalles sera facile.

2^o. Elle sera encore facilitée par le lit de sable grossier interposé entre les assises 1, 2, 3 & 4: car les grains de ce lit de sable seroient comme des rouleaux pour faire glisser les assises supérieures sur les inférieures.

3^o. Elle sera facilitée enfin par l'intervalle des joints dans le sens de la pente du talus, tel que celui qui sépare les pierres K, L, M, des pierres N, P, Q, (fig. 19^e.) & qui rend les trois premières indépendantes de leurs voisines.

Fig. 19.

Donc, par cette construction, les dalles auront constamment la liberté de glisser successivement les unes sur les autres sans se gêner mutuellement, & tout sera défendu en même-temps, la base & le talus. Par conséquent c'est cette forme qu'il paroît qu'on doit adopter dans les digues à péré en dalles.

C'est d'ailleurs ce que l'expérience nous a appris dans la construction des digues sur la Durance.

La base ne doit pas être défendue par un pilotage.

353. Puisque la base doit essentiellement être mise à couvert des affouillemens, le premier moyen qui semble se présenter de lui-même est le pilotage. Mais outre que ce moyen est excessivement coûteux dans les rivières sujettes à corroder & à affouiller le fond, telles que toutes les rivières qui charient du gravier, il seroit insuffisant pour cet objet; car il n'empêcheroit par les eaux d'agir dans l'entre-deux des pilotis jusqu'à ce qu'elles fussent parvenues au droit de la chaussée qui, dès-lors se trouvant minée, seroit ruinée à fond. Il n'y auroit que le cas où l'on emploieroit des pal-planchers, que le pilotage pourroit remplir cet objet. Mais le nôtre est d'économiser dans les frais de construction, &, assurément, en employant ce moyen, nous n'en prendrions pas la route.

Description des bermes à substituer aux pilotages.

354. Le second moyen de garantir la base des digues, & qui, sans contredit, est le plus simple, le plus sûr & le plus économique sur ces sortes de rivières, & même sur toutes les rivières possibles, consiste dans l'emploi des *bermes* ou *crèches*. Les *bermes* ne sont autre chose qu'un tas de pierres de même volume que celles qui composent le péré, & qu'on place à la base de la digue & au-devant du parement. A mesure que le courant affouille, ces pierres descendent; mais elles ne peuvent pas être entraînées, soit (208) parce qu'elles sont trop volumineuses, soit sur-tout parce qu'elles se soutiennent mutuellement. Elles descendront donc jusqu'à ce que les plus basses se soient enfoncées en totalité ou en partie dans le gravier du fond après l'affouillement, & dans cet état, elles serviront de

bâse aux pierres supérieures, qui, pour lors, ne permettront plus au courant d'agir sur la base de la digue. Ainsi, quand les choses seront parvenues à ce point, on peut être assuré que la stabilité de la digue sera à toute épreuve.

355. De-là on pourra évaluer, au moins par approximation, la hauteur à donner aux berms: car, puisqu'elles doivent combler avec usure le vuide occasionné par l'affouillement, si, par observation ou par quelque moyen déduit des principes que nous avons établis, on détermine la profondeur de la corrosion qui doit avoir lieu au pied de la digue, & qu'à cette profondeur, on ajoute 1°. la plus basse pierre qui (208) est censée enterrée dans le gravier; 2°. les deux plus hautes qui doivent couvrir le pied de la digue; on aura la hauteur totale approchée de la berge.

Détermination des dimensions des berms.

Dimensions des berms.

Quant à la largeur, on sent qu'elle doit encore être proportionnée à la profondeur de l'affouillement. Car, en descendant, les pierres prendront un talus quelconque, qu'on peut supposer de 45 degrés, & dont l'empattement sera en proportion avec cette profondeur.

Il ne reste donc plus que la largeur du couronnement de la berge à déterminer. Cette détermination dépend de la nature de la rivière & de l'expérience. Plus la rivière sera considérable & rapide, plus cette largeur doit être grande, pour amortir, autant qu'il sera possible, par les parties saillantes des pierres & par la diminution de profondeur des eaux, l'action du courant sur la digue pendant les crues. Sur la Durance, par exemple, il paroît prouvé par l'expérience, que cette largeur doit être d'environ 9 pieds.

Ainsi, dans la figure 28, supposons que le gravier s'élevât primitivement jusqu'à la ligne RY, & que, par l'effet de la corrosion, le fond se soit abaissé jusqu'à la ligne VX; que VS représente la hauteur de l'assise enterrée dans le gravier du

Fig. 28.

fond (208), & que l'angle STY soit de 45 degrés, le trapèze RSTY sera la section approchée de la berme.

Au surplus, comme cette partie est essentielle, on doit observer qu'il vaut mieux pécher par excès que par défaut.

Dans les digues à
pérés de dalles, les
bermes seront aussi
en dalles.

Fig. 18.

356. Dans le cas dont nous parlons, & où le péré doit être en dalles, la berme RSTY sera aussi en dalles. Les dalles de la base pourroient être couchées, & les supérieures inclinées : mais comme elles sont toutes destinées à descendre, pour faciliter cette descente & maintenir leur arrangement, autant qu'il sera possible, il sera mieux de les incliner toutes sous le même angle que les assises 1, 2, 3 & 4 du parement de la chaussée : alors il n'y aura que la tête des plus basses qui s'enfoncera dans la partie VSTX du fond au - dessous de la ligne VX (208).

Revenons à présent à nos digues à pérés en dalles.

357. Lorsque la digue devra servir d'éperon à une chaussée perpendiculaire, telle que celle dont nous avons parlé à l'article précédent, la hauteur & le couronnement de la chaussée ABCD (fig. 18) seront les mêmes que la hauteur & la largeur du couronnement de la chaussée perpendiculaire ABCD (fig. 16). Les talus seront pareillement les mêmes par-tout où il n'y aura pas de pérés, mais dans la partie à pérés, ces talus seront plus rapides, conformément à ce que nous avons dit (352) ; par conséquent, on voit que *le couronnement doit être supérieur aux plus hautes eaux de la rivière.*

Cas où la digue
seroit destinée à ser-
vir de chaussée pour
un chemin.

358. Si la digue est destinée à servir de chaussée pour un chemin à établir dans le lit d'une rivière, la largeur de son couronnement sera égale à celle qu'on voudra donner au chemin ; à cela près, tout le reste sera le même que dans le cas du n. 357.

Cas où la digue
seroit oblique au cou-
rant.

Fig. 19.

359. La même identité aura encore lieu en tout point avec les chaussées perpendiculaires, & en se conformant à ce qui est dit au même n. 357, si par quelque raison que ce fût la digue

devoit être oblique à la direction du courant ; dans ce cas , on auroit seulement soin d'observer (231) que l'affouillement au pied de la digue seroit plus profond , &c que pour cette raison (355) la quantité de matériaux de la berme RSTY (fig. 28) seroit plus considérable.

360. Lorsque la digue devra être construite sur un emplacement à sec , on creusera des fondations , autant que les eaux qu'on rencontrera à une certaine profondeur pourront le permettre pour l'établissement des dalles , tant des assises 1 , 2 , 3 , 4 du péré , que de celles de la berme. Ce sera dans ces fondations qu'on placera les matériaux tant de l'un que de l'autre.

Ainsi soient AB (fig. 30) la surface du gravier , CD la ligne à laquelle on rencontre les eaux qui filtrent à travers le gravier , EF la ligne jusqu'à laquelle on pourra creuser , GH la ligne des plus hautes eaux de la rivière dans les grandes crues , & KL celle à laquelle on devra porter le couronnement de la chaussée AMNP. On creusera d'abord l'espace PQFB en talutant PQ suivant la ligne PN , &c ce sera à partir de la ligne QF qu'on exécutera tant le péré NQRS que la berme RFVT conformément à ce qui a été dit ci-dessus.

Dans ce cas les déblais de la tranchée PQFB serviroient au remblai de la chaussée AMNP.

361. Lorsqu'on doit construire dans l'eau , il y a plus de difficultés. Cependant quoique ces difficultés entraînent plus de dépenses , il faut tâcher d'y apporter la plus grande économie.

En examinant la chose de près , on verra que la question se réduit à préparer , au-dessus des eaux , une plate-forme sur laquelle on puisse établir les ouvrages & qui leur serve de base. Cette plate - forme ne peut être faite que par encombrement , & cet encombrement doit réunir la plus grande solidité à la plus grande économie.

Or ici il se présente divers cas , savoir : 1°. celui où la digue doit

Cas où la digue
doit être construite
hors de l'eau.
Fig. 28.

Fig. 30.

Cas où la digue
doit être construite
dans l'eau.

être parallèle au courant; 1°. celui où elle doit le couper, soit obliquement soit perpendiculairement; &c, dans l'un & l'autre cas, le courant peut avoir plus ou moins de rapidité. Or nous allons examiner tous ces cas, & tâcher d'allier, dans chacun, l'économie avec la solidité.

Construction d'une digue parallèle le long d'une berge.
Fig. 31.

362. Supposons d'abord qu'il soit question de construire la digue dans l'eau, le long de la berge, & parallèlement au courant. Soient la rivière ABCD (fig. 31.) EGHF la coupe de son lit, EF la ligne de la surface des eaux, DC la berge à défendre par la digue à construire, & MNKL l'empattement de cette digue dans le lit du courant. Puisqu'il s'agit de mettre la berge DC à couvert, on suppose, par-là même, que le courant la corrode, & que, par conséquent (105 2°.), le lit y est plus bas, ainsi qu'on le voit dans la section EGHF. On fera donc glisser dans l'eau, le long de la berge CD, des dalles les unes devant les autres, & un peu inclinées sur l'espace MNKL, jusqu'à ce qu'elles paroissent à la superficie du courant. Ce sera alors sur cette plate-forme qu'on établira le reste des ouvrages, en observant de laisser en saillie la largeur PQ, nécessaire à la berme qu'on exhaussera convenablement. On voit dans la coupe le profil OPQRSTFH des travaux.

Dans ce cas, si le courant est rapide, on plantera une file de pieux sur LK, pour empêcher que l'eau n'entraîne & ne dérange les dalles pendant la construction, & l'on commencera les travaux en L en remontant vers D; mais si le courant n'est pas fort, on n'aura pas besoin de pieux, & l'on pourra indistinctement commencer les travaux en L ou en M, & les diriger en amont ou en aval à volonté.

Ainsi ce cas, comme l'on voit, est peu susceptible d'économie.

Simplification de cette construction.

363. Dans ce même cas, si la berge qu'on veut soustraire à la corrosion fait partie des crêmens de la rivière, & que la digue à construire ait principalement pour objet d'arrêter les

les progrès de cette corrosion, on peut opérer d'une manière plus régulière que celle que nous venons de prescrire. Pour cela, à la distance de quelques toises de DC & parallèlement à cette ligne, ou dans la direction qu'on voudroit donner à cette digue, on ouvreroit une tranchée dans les terres, & l'on construiroit la digue conformément à ce qui a été dit au n. 360.

364. Supposons à présent que la digue à construire dans l'eau doive être oblique ou perpendiculaire au courant, pour obvier à la perte des matériaux par l'action des eaux, & en même tems pour économiser autant qu'il sera possible, on construira l'empattement de la digue & de la berme, & on formera la plate-forme au-dessus de la surface du courant, conformément à ce qui a été dit au n. 349.

Construction d'une digue oblique dans l'eau.

Venons aux digues à péré en blocaille.

365. Nous avons dit (4) que la mer ne s'étoit jamais élevée au-dessus de 230 toises par rapport à son niveau actuel; par conséquent, dans tous les pays supérieurs à cette hauteur, on ne trouvera pas des pierres d'appareil pour les employer comme dalles. Il y a aussi, au-dessous de cette hauteur, bien des endroits où l'on n'en trouve point. Dans tous ces cas, on emploie les pérés en blocailles, lorsqu'il se rencontre quelques montagnes à portée d'où l'on peut tirer des blocs.

Cas où l'on emploie les digues à péré en blocaille.

L'emploi de ces blocs, tant pour les pérés que pour les bermes est fondé sur le même principe que celui des dalles, c'est-à-dire qu'il faut que le parement de la chaussée & sa base soient constamment à couvert de l'action des eaux: d'où il suit que, dans la construction de ces sortes de digues, on doit:

Construction de ces digues.

- 1°. Employer double ou triple péré suivant les circonstances & la nature de la rivière sur laquelle on opère.
- 2°. Donner au péré le talus le plus rapide possible pour faciliter la descente des blocs lorsque la rivière affouillera.
- 3°. Faire en sorte que les blocs ne soient pas trop ferrés les

uns contre les autres & qu'ils ne se gênent pas mutuellement dans leur descente.

Du reste les digues à péré de blocaille se construisent de la même manière que celles à péré de dalles. Ainsi nous ne nous étendrons pas davantage sur cet objet.

Digues à petit péré : cas où on les emploie à leur construction.

366. Lorsqu'on ne peut se procurer ni des dalles ni des blocs, on a recours aux digues à petit péré. Ces digues ont besoin d'une attention particulière ; car il faut que le talus de la chaussée soit constamment couvert : & comme les pierres n'ont pas assez de masse pour résister par elles-mêmes à l'action du courant, il faut qu'elles se soutiennent mutuellement. D'où il suit qu'elles doivent former un pavé ferré, de façon qu'elles ne puissent pas en être détachées par le courant ; car on sent que leur force consiste dans l'union & l'assemblage, & que l'enlèvement d'une pierre entraîneroit nécessairement la ruine de l'ouvrage.

Par-là même que les pierres ne sont pas assez volumineuses, on ne peut pas, dans ce cas, les employer à la berme. Aussi cette partie de la digue ne peut guères alors être faite qu'en pilotage : pour cela, on plantera, tout le long du péré, au pied de la digue, un double rang de pilotis le moins espacés qu'il sera possible, & on en remplira l'entre-deux, soit de tunage, soit de pierres assez considérables pour ne pouvoir pas s'échapper entre les pilotis.

Ce genre de péré, étant le plus foible de tous, il ne seroit pas mal à propos de le doubler ou tripler suivant les circonstances ; en quoi il faut se conformer à la nature du courant auquel on veut opposer. Dans ce cas, si, par quelque accident que ce soit, le premier péré venoit à être dégradé, il resteroit le second.

C'est encore d'après le principe, que les pierres sont peu volumineuses, que le glacis de la chaussée doit, dans ce péré, avoir le moins de rapidité ou le plus d'empattement possible.

Par-là, les pierres auront moins de tendance à descendre & se soutiendront beaucoup mieux.

367. Dans le cas de ces mêmes pérés, on pourroit suppléer par l'art à ce qui manque au volume des pierres. Pour cela, il n'y auroit qu'à substituer au péré un mur en bâtisse, couché sur le glacis, & dont l'épaisseur seroit d'environ 18 pouces, plus ou moins, suivant les circonstances. Le parement visible de ce mur seroit en forme de pavé. On ne construiroit ce mur que par pans d'environ 6 ou 7 pieds de largeur & on sépareroit tous ces pans par un vuide de 2 ou 3 pouces. Ils seroient établis sur une couche de sable ou de gravier dont on couvriroit préalablement le talus de la chaussée qui, dans cette construction, devroit être assez rapide pour permettre à ces pans de descendre en cas d'affouillement.

Moyen simple de transformer les digues à petit péré en digues à péré en dalles.

On pourroit aussi employer plusieurs pérés semblables, les uns sur les autres. Dans ce cas on auroit soin d'en séparer les assises par une couche de sable, ainsi que nous l'avons indiqué (352) pour les pérés en dalles.

Nous devons observer que cette construction ne peut avoir lieu que pour les digues qu'on exécute à sec; car il est visible qu'il seroit impossible d'exécuter le péré dans l'eau.

Quant à la berme à employer, sa construction dérive du même principe. Après en avoir fixé les dimensions suivant ce que nous avons dit au n. 355, on creusera ses fondations & celles du péré conformément à ce qui a été dit au n. 360; mais on ne les portera que jusqu'à la surface CD (fig. 30) des eaux de filtration. A cette profondeur on construira la berme DXTV par couches & par pans en maçonnerie, ainsi qu'on aura déjà traité le péré NSXY.

ARTICLE III.

Des Digue à pierre sèche.

Digue à pierre
sèche en dalles ou en
blocaille.

368. Les digues dont nous parlons n'ont ni chaux ni péré; elles sont entièrement en pierre, & comme ces pierres ne sont point liées entre elles par aucun mortier, on sent qu'elles doivent être composées des plus gros matériaux possibles; conséquemment elles ne peuvent être qu'en dalles ou pierres d'appareil, & en blocaille. Ce sont ces sortes de digues qu'on a presque toujours employées sur la Durance. Nous allons examiner successivement leur construction, leurs vices & leur réforme, en commençant par les digues à pierres d'appareil ou en dalles.

Construction des
digues en dalles, uti-
sée sur la Durance.
Fig. 31.

369. Nous avons déjà parlé (350) de la forme & des dimensions des pierres. La manière dont on les emploie est représentée par la figure 31, dans laquelle ABCD est le plan de la base, & EFGH la coupe transversale prise sur la ligne quelconque KL : FG est le parement du côté de la rivière. On voit dans cette figure :

1°. Que les pierres sont employées sur leur lit par assises réglées ;

2°. Que chaque assise est composée de trois parties AMQD ; MNPQ & NBCP ;

3°. Que les pierres des parties en parement sont employées par boutisses & que chaque pierre y fait parpin ;

4°. Que dans la partie intermédiaire MNPQ qu'on appelle *la clef*, on ne fait pourquoi les pierres y sont employées par carreaux.

5°. Enfin que celles du parement du côté de la rivière ont une très-petite retraite à chaque assise ; cette retraite, suivant l'usage, n'est guères que d'un pouce ou deux.

Quelquefois on supprime la clef MNPQ. Il y a même des cas où l'on n'emploie que la partie en parement BCPN. Mais la construction la plus générale est telle que nous venons de la décrire.

Dans tous les cas, pour mettre la digue à couvert des affouillemens, on forme une berme au-devant du parement FG avec des pierres de même dimension que celles de l'ouvrage. Ces pierres sont accumulées dans le courant au pied de la digue. Dans le pays, on leur donne le nom de *brisants*, parce qu'elles sont destinées à briser le choc des eaux.

370. Cette construction paroît être vicieuse sous les rapports suivans.

Vices de cette construction.
Fig. 32.

1°. En général elle absorbe beaucoup trop de matériaux, & par-là, elle devient trop coûteuse.

2°. La clef, qui par sa dénomination, devroit lier les pierres des deux paremens, les isole au contraire & les rend indépendantes les unes des autres.

3°. Il est rare que le volume des matériaux de la berme soit proportionné à la profondeur des affouillemens.

4°. Le parement FG n'a pas assez de retraite, d'où il résulte qu'à la suite des affouillemens, l'ouvrage s'écroule.

Cela est constaté par l'expérience. Il y a peu de digues de cette nature sur la Durancé qui n'aient été ruinées & reconstruites.

371. Si l'objet de la digue exige absolument que le corps de l'ouvrage soit entièrement en pierre, il ne faut jamais perdre de vue que les matériaux du parement doivent être disposés de manière qu'ils puissent constamment s'accommoder à l'état de la rivière & mettre les travaux à couvert des affouillemens. Par conséquent il est aisé de voir, qu'en pareil cas, il faut adopter le profil représenté par la fig. 33; ABCD est le corps de la digue, BCGE en forme le péré en dalles & FHKL en est la berme. Ainsi cette construction se rapporte aux digues à

Réforme de cette construction.
Fig. 33.

pérés en dalles, dont nous avons parlé dans l'article II auquel nous renvoyons.

Simplification à y
introduire.
Fig. 33.

372. Puisque le corps ABCD de la digue doit être constamment mis à couvert par le péré BEGC, on voit, au premier abord, qu'il est inutile d'y employer des pierres d'appareil & qu'il suffira de le construire en moëllon ordinaire qu'on peut se procurer à bien moins de frais. Par ce moyen, les travaux seront considérablement simplifiés, & il en résultera une grande économie.

Venons aux digues en blocaille.

Description & défauts des digues en blocaille, usités dans la ci-devant Provence.

373. Les digues en blocaille usités sur la Durance & les autres rivières de la ci-devant Provence, ne sont autre chose qu'un simple mur, plus ou moins épais, construit sur le gravier, dont le parement a très-peu de retraite & dont la base est défendue par une berme.

Le vice général de ces digues consiste dans l'insuffisance du volume de la berme & dans celle de la retraite du parement; d'où il résulte que, lors des affouillemens, l'ouvrage s'écroule, & les matériaux, s'éboulant dans le courant, forment alors la véritable berme sur laquelle on est obligé de construire une seconde digue.

Réforme de cette
construction.
Fig. 33.

374. Pour réformer ce genre de digue, on doit encore adopter le profil de la fig. 33, en observant que, dans le cas dont il s'agit, il n'y a point de pierre d'appareil & que tout est en blocaille. Dans cette figure, le corps ABCD de la digue sera un mur dont le parement BC aura la retraite convenable aux pérés en blocaille. BEGC en sera le péré & FHKL la berme. Cette construction, se rapportant alors aux digues à péré en blocaille, on se conformera à ce que nous avons dit à ce sujet dans l'article précédent.

Simplification à y
introduire.
Fig. 33.

375. Dans cette construction, le corps ABCD de la digue étant toujours garanti par le péré, on pourra le simplifier ainsi que nous l'avons dit au n. 372.

ARTICLE IV.

Des Digues en maçonnerie.

376. Si les digues en maçonnerie sont les plus solides, elles sont aussi les plus coûteuses : car elles exigent impérieusement d'être établies sur le ferme ; & comme il est assez rare de le rencontrer dans le lit des rivières dont nous parlons (154), il s'ensuit qu'il faut, le plus souvent, recourir au pilotage, moyen extrêmement dispendieux. Ainsi ces sortes de digues ne doivent être employées que dans les cas où la chose est indispensablement nécessaire. Au surplus, comme ce sujet a déjà été traité par divers auteurs, nous n'en dirons ici qu'un mot.

Cherté des digues
en maçonnerie.

377. Les digues en maçonnerie se distinguent par leur parement. Les uns sont parementés en taille & les autres en moëllon. Dans ce dernier cas, le moëllon doit être piqué ; sans cette précaution, le parement seroit bientôt dégradé.

Construction &
dimensions des di-
gues en maçonnerie.
fig. 34.

Le choix & le profil de ces deux sortes de digues sont subordonnés à la nature des rivières sur lesquelles on doit les employer.

Si la rivière a beaucoup de rapidité, si les crues sont longues ou fréquentes, ou si la digue doit être habituellement exposée à l'action du courant, le parement doit être nécessairement en taille.

Si, au contraire, la rivière a peu de vitesse, que les crues soient courtes ou rares, ou si la digue ne doit essuyer l'action des eaux que momentanément, elle pourra n'être parementée qu'en moëllon piqué.

Quant au profil de l'une & de l'autre de ces digues, il doit avoir la figure d'un trapèze ABCD (fig. 34). Les dimensions de ce trapèze varient suivant les circonstances. On convient seulement que le parement BC, exposé à l'action de l'eau, doit

avoir beaucoup moins de retraite que le parement postérieur AD pour empêcher que la digue ne soit renversée.

Les dimensions de CD & de AB ne peuvent pas être assignées généralement. On sent qu'elles doivent être d'autant plus grandes que l'action des eaux sera plus forte; or cette action dépend de la masse d'eau & de la pente de la rivière (170), ainsi que sa direction relativement à celle de la digue (327). Tout ce qu'on peut dire, c'est que si la digue n'éprouvoit aucun choc, & qu'elle n'essuyât que la force de pression comme un mur de réservoir, CD devrait alors être égale à la profondeur correspondante des eaux, & AB pourroit être $= 0$, ainsi qu'on peut le déduire du n. 340, & comme l'expérience le confirme. Par conséquent c'est à l'ingénieur à consulter les localités & les circonstances, & à fixer le tout d'après ses connoissances & les données qu'il aura.

Du reste, on doit consulter ce que nous avons dit à ce sujet au n. 343 3^o, auquel nous renvoyons.

ARTICLE V.

Des Dignes en Gabions.

Description des
gabions.
Fig. 35.

378. Il y a des cas où les pierres manquent absolument pour la construction des digues; alors on se sert du gravier même de la rivière & l'on construit des digues avec des *gabions*. C'est ainsi qu'on appelle des cônes faits avec des lattes ou perches qui se réunissent en un point & qui sont assemblées entr'elles par une tresse d'osier ou de saule comme celles des paniers. On en voit la forme & la contexture dans la figure 35.

Construction des
digues en gabions.

379. Lorsqu'on veut faire usage de ces sortes de digues, on place les gabions vuides, à côté les uns des autres, sur la ligne de la digue, la pointe vers le courant, & ensuite on les remplit de gravier. Si la rivière est forte, on en place deux, trois & même

même quatre rangs, les uns sur les autres. La grandeur des gabions varie suivant les rivières. En général les grandes rivières exigent de plus grands gabions que les petites. On en sent la raison.

380. L'avantage qu'on a dans les digues en gabions, c'est que les ouvrages sont bientôt finis. Mais cet avantage est balancé par beaucoup d'inconvéniens. En effet :

Avantages & inconvéniens des digues en gabions.

1°. Lorsque la rivière affouille & que les gabions descendent, il arrive souvent qu'ils chavirent & se vident.

2°. Il n'est pas rare que l'action du courant en crève la pointe, & alors ils se vident par la rupture.

3°. Dans deux ou trois ans au plus, les lattes & les tresses sont pourries, & , par-là, la digue est détruite. D'où il résulte qu'il faut, tous les deux ou trois ans, placer un nouveau rang de gabions ; ce qui devient à la fin fort coûteux.

381. De-là on doit conclure qu'il ne faut employer ce genre de digues que dans le cas où il s'agit d'arrêter les progrès des ravages d'une rivière, pour pouvoir ensuite se livrer à des travaux plus solides : dans ce même cas, on doit sur-tout faire attention à deux choses. La première est que la pointe des gabions soit assez bien conditionnée, par des liens, pour que le courant ne puisse pas l'endommager. La seconde, que les gabions soient placés de manière qu'ils ne puissent pas chavirer ni se vider par leur entrée. Pour cela on les contraindra avec des pieux qu'on plantera de chaque côté. Nous pouvons ajouter qu'il seroit bien essentiel de leur donner une forme & des dimensions à pouvoir les fermer.

Dans quel cas & pour quel objet on doit les employer.

ARTICLE VI.

Des Dignes en encaissement.

Description des
encaissements.
Fig. 36.

381. Lorsque le courant est si rapide que les digues précédentes deviennent insuffisantes pour le modifier, ou lorsque la pierre d'appareil, ou la blocaille est extrêmement éloignée, on emploie les digues par encaissement. Ces digues sont particulièrement usitées dans les pays des montagnes, à cause de la grande rapidité de leurs rivières. Dans le département des Basses-Alpes, elles sont connues sous le nom d'*arches*, dénomination tirée du mot latin *arca*, qui signifie un *coffre* ou un encaissement qui en a à-peu-près la forme.

Ces encaissements ont la forme d'un parallépipède rectangle, d'environ 15 ou 18 pieds de longueur, sur une toise de largeur & de hauteur, plus ou moins. Ils sont formés de madriers bruts assemblés, ainsi que le fait voir le parallépipède BADCFE GH (fig. 36). On les construit sur la place avec du bois de pin ou de chêne. On les remplit, par la face ouverte ADEG, de pierres assez grosses pour ne pouvoir pas passer par les intervalles de la charpente : lorsqu'ils sont pleins, on ferme la face ADLG, afin qu'en chavirant ils ne puissent pas se vider.

Leur solidité.

D'après cette construction, on sent que l'ensemble forme une masse si lourde, que le courant le plus violent ne sauroit l'entraîner. Tout ce qui arrive, c'est que l'encaissement étant affaibli, tombe dans le courant & s'enfonce jusqu'à un certain point dans le gravier (208); & comme ces bois ne se corrompent pas dans l'eau, il s'en suit, qu'alors ces sortes d'ouvrages doivent être considérés comme des blocs de même volume & dont la masse est au-dessus de l'action des eaux: qu'on en établit, bout-à-bout, un certain nombre, sur la ligne de la digue à construire, & l'on aura une digue à toute épreuve.

383. À défaut de bois de pin ou de chêne, on peut employer tout autre bois, même le peuplier qu'on rencontre par-tout le long des rivières. Dans ce cas, on doit bâtir les matériaux de remplissage avec de bon mortier; l'encaissement pourrira bientôt; mais avant qu'il soit tombé en corruption, la bâtisse aura fait corps, & l'ensemble produira le même effet que l'encaissement.

Moyen de généraliser l'usage des digues par encaissement.

ARTICLE VII.

Des Dignes en bois.

384. Les digues en bois les plus connues sont : 1°. les tunages; 2°. les arbres de revêtement; 3°. les palissades; 4°. les chevalets ou chevrettes. Nous ne parlerons pas ici des tunages dont l'usage se rapporte bien moins aux rivières qu'aux canaux de navigation; mais nous allons examiner les trois autres genres de réparations.

Diverses sortes de digues en bois.

385. Lorsque la Durance, dans ses crues, corrode ses berges, les riverains sont dans l'usage de couper les arbres les plus branchus & les plus à portée, & de les jeter dans l'eau, la tête en en-bas, aux endroits où le courant agit avec le plus d'énergie. Si l'arbre est au bord de l'eau, on ne le coupe qu'à demi, & on le laisse tenir à la tige par une partie de ses fibres & de son écorce. Si, au contraire, il en est éloigné, on l'arrête avec une corde à un pieu qu'on enfonce profondément au bord de la rivière, vis-à-vis l'endroit où l'arbre doit être jeté dans l'eau. Il est rare que cette méthode ne produise pas son effet, & ne mette pas la berge à l'abri de la corrosion. Les branches forment des obstacles multipliés qui atténuent & divisent la force du courant. D'ailleurs elles arrêtent les broussailles & toutes les matières que les eaux emportent avec elles. Enfin, elles finissent le plus souvent par arrêter le gravier lui-même.

Dignes avec des arbres, usités sur la Durance.

385. Le seul inconvénient de ce genre de digue de revêtement est de ne pouvoir pas y employer souvent des arbres stériles ou du moins qui donnent peu de produit, tel que le saule, le peuplier, l'orme, &c., & d'être au contraire ordinairement obligé d'y sacrifier des arbres précieux & d'un grand rapport, tels que le murier blanc sur la-Durance. Aussi seroit-il bien essentiel d'établir la police la plus sévère, relativement aux arbres qui croissent spontanément le long des rivières; peut-être même faudroit-il obliger le riverain insouciant à faire des plantations.

Au reste, on peut voir, par cet exposé, que c'est ici un expédient que l'on n'est en usage d'employer qu'à l'extrémité & le long des berges exclusivement. Cependant il est aisé de sentir qu'on pourroit aussi l'employer très-utilement dans l'intérieur du lit, en le combinant avec des palissades; ce qui constitue la seconde espèce de digues en bois dont nous allons parler.

Digues en palissades avec des ailettes aux p. joints.
Fig. 32.

387. Le principal objet de ces digues est de détruire une branche secondaire & de la forcer à rentrer dans la branche-mère. Dans ce cas, leur direction n'est point arbitraire, mais elle est déterminée par les localités, ainsi qu'on va s'en convaincre.

Soit la rivière ABCD (fig. 37) qui, au point G, se partage en deux branches BEFG & CGHK, dont la première est la branche-mère. Si l'on examine attentivement la division des rivières, on verra qu'il y a une ligne GD sur laquelle les eaux sont pour ainsi dire incertaines de quel côté elles se dirigeront, & où elles ne se versent dans la branche GCHK, que parce que la berge DG souffre en cet endroit une solution de continuité. Ce n'est donc pas l'impulsion du courant qui les y pousse; elles n'y sont entraînées que par un déversement ou épanchement latéral: car le courant est établi entre AB & GD. Donc, si l'on construit des ouvrages destinés à barrer la branche GCHK, ils éprouveront moins d'action, de la part du courant sur la

ligne DG, que toute autre direction. Par conséquent, c'est suivant la ligne DG qu'il faudra les diriger.

Comme DG est réellement la ligne qui divise les deux branches, nous l'appellerons *ligne de division*.

388. La ligne de division étant connue & jalonnée par des piquets, on procédera à la construction de la digue de la manière suivante.

On plantera, suivant la direction de cette ligne, trois ou quatre rangs de pieux, plus ou moins, suivant la nature de la rivière, d'où dépend aussi leur grosseur. Cinq rangs nous ont suffi sur la Durance. Ils seront espacés d'environ deux pieds de centre à centre. Pour les planter, à peu de frais, on fait les trous qui doivent les recevoir, avec un picu armé d'un sabot de fer.

Les pieux plantés, on en remplit les entre-deux de fascines, qu'on charge de pierres & qu'on arrête par intervalles avec des pièces transversales. On a pareillement soin de garantir les deux paremens avec des branches d'arbres dont les tiges soient engagées dans le corps de la digue. Le pin est un des arbres les plus propres à cet objet, soit pour les branches de parement, soit pour les pieux; étant toujours ramé, ses branches détruisent plus efficacement l'action du courant, soit qu'elle s'exerce sur le parement antérieur, soit qu'elle ait lieu par la chute sur le parement postérieur, lorsque, dans les grandes crues, la digue sera franchie.

L'expérience nous a appris qu'on pouvoit employer efficacement ce moyen sur la Durance dont on connoît la rapidité; &, d'après cela, nous pouvons en garantir le succès sur toute autre rivière.

389. Lorsque la rivière est peu considérable, on peut beaucoup simplifier ces sortes de digues en palissades, en employant des treffes ou clayonnages. Dans ce cas, il suffit de deux rangs de pieux, laissant entr'eux un intervalle d'environ 3 pieds.

Digues en clayonnages.

Ces deux rangs seront treffés en osier, & l'entre-deux sera rempli de gravier. Mais il fera toujours très-prudent d'en garantir les paremens avec des branchages employés ainsi que nous venons de le dire.

Digues en chevrettes ou chevalets.

390. Supposons un arbre dont la tige se divise, au moins, en trois branches, & qu'on coupe cette tige & les branches à environ quatre ou cinq pieds du point de division; on aura un solide fourchu, qu'on nomme *chevalet*, dans le département du Midi, & dans d'autres, *chevrette*. Supposons encore que ce solide soit le plus volumineux possible & d'une pesanteur spécifique sensiblement plus forte que celle de l'eau. S'il est jetté dans le courant, il descendra au fond, & l'irrégularité de sa forme l'empêchera d'être entraîné. Bien plus, cette même irrégularité accrochera & arrêtera les broussailles, les arbustes & tout ce que la partie correspondante du courant entraînera. Enfin, lorsqu'il sera surmonté par les eaux, il occasionnera des affouillemens dans lesquelles il s'enfoncera de manière à ne pouvoir plus être déplacé (208).

L'on voit par-là qu'une digue formée en *chevalets* ou *chevrettes*, réunit de très-grands avantages; elle ne peut être ni renversée ni entraînée; les affouillemens l'enracinent & la forment; elle peut, à volonté, changer la direction du courant ou produire des atterrissemens suivant sa disposition.

On emploie ces sortes d'ouvrages sur les rivières les plus rapides, telles que la Durance, la Haute-Loire, &c.; il est malheureux qu'on n'en puisse pas faire un usage plus fréquent. Deux obstacles s'y opposent: 1°. Il y a peu d'arbres de grosseur dont le bois soit spécifiquement plus pesant que l'eau. 2°. Parmi ces arbres, on en trouve peu qui aient la forme requise pour *chevrettes*. Ajoutons à cela que cette forme donne ordinairement les pièces courbes qui entrent dans la construction navale, & qu'il est essentiel de ne pas prodiguer, sur les rivières, des

pièces qui, eu égard à la rareté des bois relatifs à cet objet, peuvent être infiniment utiles à l'état.

391. Si nous faisons une chevrette en charpente, celle par exemple qui est désignée par la fig. 38, représentant deux tétraèdres opposés au sommet, & que nous y employassions la même qualité de bois que pour les chevrettes naturelles, il est visible qu'elle produiroit le même effet. Bien plus, en lui donnant plus de branches que n'en a ordinairement la chevrette naturelle, l'effet n'en seroit que plus grand & plus assuré. Dans ce cas, il suffira d'avoir des pièces droites de grosseur, & de les assembler convenablement, en les employant sans aucun apprêt & telles qu'elles viennent de la forêt. Il n'en coûteroit de plus que la main-d'œuvre qui seroit amplement compensée par la moins value des bois & par la facilité des transports. Nous n'avons pas expérimenté ce moyen, mais nous pensons que rien ne s'oppose à sa réussite.

392. Allons plus loin. Construisons ces chevrettes artificielles, avec des bois spécifiquement plus légers que l'eau; mais au centre, pratiquons en planches des cellules que nous remplirons de gravier, & que nous fermerons ensuite, lorsque le système sera devenu spécifiquement plus pesant: ces planches seront en outre utiles pour consolider l'assemblage. On sent, au premier abord, qu'une pareille chevrette ne sera pas plus entraînée que les précédentes, & qu'elle produira encore le même effet: or, dans ce cas, on peut employer toute sorte de bois, & sur-tout le pin, qui a l'avantage de ne pas se corrompre dans l'eau, & qui est ordinairement fort commun le long des rivières dont la pente est considérable.

Comment on pour-
roit construire des
chevrettes artificielles.
Fig. 38.

Simplification dans
les constructions des
chevrettes artificielles.

ARTICLE VIII.

Des Levées ou Turcies.

Cas où l'on emploie les levées.

393. Si une rivière a été réduite, & que les propriétaires riverains se soient avantagés aux dépens de son lit, il arrive souvent que, dans ses crues, elle franchit les bords qu'on lui a assignés, & qu'elle inonde le plat-pays : alors, pour la contenir & l'empêcher de s'extravafer, on construit, du côté où elle peut se répandre, des chaussées, qu'on appelle aussi *levées* ou *turcies*. Ainsi, l'objet des levées est d'empêcher les inondations dans le tems des crues.

Qualités requises dans les levées.

394. D'après cela, les propriétés des levées, pour remplir cet objet, sont :

1°. D'avoir l'épaisseur nécessaire pour résister à la poussée des eaux ;

2°. D'être supérieures aux plus hautes eaux de la rivière.

3°. Que le glacis, du côté de l'eau, ne puisse pas être dégradé.

4°. Enfin qu'il n'y ait aucune filtration.

Couronnement & talus des levées.

395. L'épaisseur de la digue au couronnement peut se réduire à rien (340), puisqu'elle n'essuie que la pression des eaux qui, dans cette partie, est nulle. Cependant on est dans l'usage de donner au moins 3 pieds de largeur au couronnement & même davantage lorsque les rivières sont considérables. Quant à l'épaisseur de la base, elle dépend du talus. Celui de 45 degrés seroit suffisant. Nous avons vu bien des endroits où il n'excède pas ce terme. Cependant on ne peut pas disconvenir que, plus il sera grand, moins il sera sujet à se dégrader. Ainsi nous croyons que le talus des levées devroit être au moins d'un & demi sur un de hauteur.

396. Le couronnement des levées doit être assez élevé pour n'être pas franchi par les eaux : car un simple filer qui s'extravaferoit , auroit bientôt creusé , sur la dernière , un profond ravin qui en entraîneroit la rupture (106). En cela il ne faut pas être minutieux , & il vaut mieux pécher par excès que par défaut , sur-tout lorsque les rivières sont considérables ; d'autant mieux que , d'une part , les levées se tassent toujours , & que de l'autre , des circonstances particulières peuvent considérablement enfler les eaux. C'est ce qui arriva au Rhône en 1755. Ce fleuve éprouva à cette époque une crue très-forte ; dans le même-tems , le vent du midi souffla avec violence , & , retardant la vitesse des eaux , il en enfla tellement le volume que toutes les levées d'Arles & de Tarascon furent franchies.

Hauteur des levées.

397. Les glais , du côté des eaux , pour n'être pas dégradés dans les crues , ont besoin d'être fortifiés par un péré. On sent bien qu'il ne faut ni un péré en dalles , ni un péré en blocaille , & qu'un petit péré suffit , à moins que le lit ne soit excessivement rétréci ; auquel cas la levée ne mériteroit plus ce nom , mais plutôt celui de digue.

Piéé des levées.

Le moyen de mettre le péré lui-même à l'abri de l'action des eaux dépend de la situation de la levée. Si elle est au bord même de la rivière , nous avons vu (366) qu'on ne pouvoit garantir & soutenir le péré que par un pilotage. Si au contraire elle en est à une certaine distance , il suffira d'établir la base de ce péré à 1 ou 3 pieds de profondeur de fondation.

398. Dans le cas où les levées ne sont pas au bord de l'eau , comme dans plusieurs endroits , sur le Rhône , à Arles & à Tarascon , on peut forcer la rivière à les fortifier par des dépôts. Soient la rivière ABCD (fig. 39) & la levée EF. Construisons , par intervalles & perpendiculairement à la direction du courant , les épis triangulaires H K G , L M N , P Q R. Ces épis seront en terre & pavés. SVT en est la coupe longitudinale sur la ligne EG & X'YZ' en est la coupe transversale sur la ligne XZ. La distance KL ou MP d'un

Moyen de forcer les rivières à fortifier les levées.

épi à l'autre pourra être au moins de 400 toises, lorsque la pente de la rivière sera d'environ 4 pouces sur 100 toises. Or il est visible, d'après cela, que les eaux, dans le tems des crues, seront mortes & stagnantes dans l'intervalle des épis, & que, par conséquent, elles y déposeront jusqu'à ce que le glaciis soit parvenu à la hauteur des crêtes des épis.

399. Si la levée éprouvoit des filtrations, elle seroit perdue; car les eaux filtrées, en tombant le long du talus postérieur, ne manqueroient pas de le dégrader (106). D'où il suit que la levée ne peut être qu'en terre bien battue.

Moyen d'empêcher le percement des levées de la part des taupes, &c.

400. Il n'arrive que trop souvent que les rats, les taupes, &c. percent une levée, & produisent, ce qu'en certains endroits, on appelle *des renards*. Ces événemens sont d'autant plus dangereux qu'on ne peut pas y remédier. Car, s'il survient une crue, les eaux s'ouvrent un passage, par ce renard, qui ne peut être bouché qu'intérieurement. Or c'est ce qui est alors impossible.

On ne peut obvier à cet inconvénient que lors de la construction. Pour cela il seroit à propos de pratiquer, au noyau de la levée, & dans toute sa longueur & sa hauteur, une cloison en briques placées de champ les unes sur les autres; avec cette précaution, on n'auroit plus à craindre que la levée fût percée d'un talus à l'autre, puisque l'animal, arrivé à la cloison, se trouveroit arrêté par un corps incorroisible.

ARTICLE IX.

Résumé général des Digues précédentes.

401. De tout ce que nous avons dit dans les huit articles précédens, on doit déduire les conséquences suivantes.

Usage des digues perpendiculaires.

402. Les digues perpendiculaires à la direction du courant & destinées à exhausser le lit de la rivière, par des encombrements en limon, qui non-seulement fortifient les ouvrages, mais encore, puissent sous le moins de tems possible, être rendus à

l'agriculture ; ces digues, disons-nous, doivent être construites en terre ou gravier, ainsi qu'il a été dit (344 & 349). Elles doivent particulièrement être employées sur les rivières qui ont un lit trop large & qu'on veut réduire à sa juste étendue. Mais elles ont essentiellement besoin d'une autre digue solidement construite à leur about, du côté de la rivière, dans une direction qui leur soit perpendiculaire ou parallèle à celle du courant, & dont la partie d'amont soit beaucoup plus longue que celle d'aval (329 & 338). C'est cette dernière digue que nous nommons *éperon*.

403. Les digues à pérés, soit en dalles, soit en blocaille, peuvent être employées suivant toutes les directions possibles, parallèles, obliques & perpendiculaires à celle du courant. Mais leur véritable destination est pour les deux premières directions, puisque la perpendiculaire est particulièrement affectée aux digues en terre ou gravier, ainsi que nous venons de le dire. Etant sujettes aux affouillemens, elles ont essentiellement besoin d'être défendues par des bermes ; & ces digues ainsi que les bermes, doivent être construites comme il a été dit aux n. 351 & 365 respectivement. Ces digues sont particulièrement destinées aux éperons qui doivent défendre les digues perpendiculaires en terre ou gravier. Elles peuvent aussi être très-utilement employées à la construction des chemins le long des rivières, ainsi qu'il a été dit (358). On peut pareillement s'en servir avantageusement pour prolonger, dans les ponts, les murs en aîles.

Usage des digues
à pérés.

404. Les digues à petits pérés ne peuvent guères, faute de bermes, être employées qu'à des levées ou turcies. Si néanmoins on faisoit le péré en bâtisse, ainsi qu'il a été dit (367), on pourroit aussi les employer pour éperons aux abouts du côté de la rivière dans les digues en terre ou gravier, perpendiculaires au courant.

405. Les digues à pierres sèches, soit en pierre d'échantillon,

Usage des digues
à pierres sèches.

A a ij

soit en blocaille, ne peuvent être solidement construites que d'après la réforme prescrite aux n. 371, 372, 374 & 375 respectivement. Elles sont plus coûteuses que les digues à péés en dalles ou en blocailles qui, pour cette raison, doivent leur être préférées. Cependant, on pourra les employer utilement lorsqu'il s'agira d'établir la prise d'eau d'un canal auquel les eaux ne puissent pas manquer, & qui ne soit pas exposé, pendant les crues, à être encombré par les graviers : nous en avons déjà dit un mot au n. 311.

Usage des digues
en maçonnerie.

406. Les digues en maçonnerie & parementées, soit en pierres de taille, soit en moellons, présentent beaucoup de frais, sans aucun avantage, sur les digues précédentes. Aussi ne doit-on les employer que lorsque les circonstances & les localités l'exigent impérieusement.

Usage des digues
en gabions.

407. Les digues en gabions ne peuvent être regardées que comme un ouvrage éphémère. Quoique peu coûteuses, lors de la construction, elles le deviennent beaucoup à la suite des tems, par les réparations continuelles qu'elles entraînent après elles. Elles ne peuvent servir que pour arrêter momentanément les ravages du courant, & pour donner le tems de faire des ouvrages plus durables. Du reste on pourra les construire conformément à ce qui a été dit (379 & 381).

Usage des digues
par encaissement.

408. Après les digues en maçonnerie, parementées en pierres de taille, il n'y a pas d'ouvrage qu'on puisse établir plus solidement sur les rivières, que les digues par encaissemens. Soit que les encaissemens soient à pierres sèches, soit qu'ils soient maçonnés, ces digues seront toujours moins coûteuses que celles parementées en pierres de taille; aussi leur direction naturelle est d'être placée sur les courans qui ont beaucoup de rapidité, tels que les torrens-rivières & même les torrens proprement dits. Leur direction peut être telle qu'on voudra & que les circonstances exigent. On pourra, dans tous les cas, être assuré du succès, en se conformant à ce que nous avons dit aux n. 331 & 383.

409. Les revêtemens des berges avec des branches d'arbres produisent presque toujours leur effet, qui est d'arrêter les corrosions du courant sur ces berges. Ainsi, dans un cas d'urgence, il est très-prudent d'y avoir recours (385).

Usage des digues
avec arbres.

410. Les digues composés de palissades & de branches d'arbres ont un avantage plus étendu. On peut les employer avec succès dans le lit des rivières, & sur-tout pour détruire leurs divisions en plusieurs branches. On ne pourroit guères s'en servir pour éperons, à cause des affouiliemens. On pourra les employer sur les grandes rivières, quelque soit d'ailleurs leur rapidité, en ayant égard à ce que nous avons dit à ce sujet (387 & 388).

Usage des digues
avec arbres & palissades.

411. L'usage des palissades tressées ou en clayonnages est le même que celui des précédentes. La seule différence qu'il y a, c'est que celles dont nous parlons ne peuvent être employées que sur de petites rivières, ainsi qu'il a été dit (389).

Usage des digues
en clayonnage.

412. Les digues à chevaux ou à chevrettes sont des meilleurs ouvrages qu'on puisse employer sur les rivières, pour en modifier le courant, y produire des atterrissemens, &c. Ainsi nous ne saurions trop en recommander l'usage; sur-tout, qu'on essaye de construire des chevaux factices, même avec du bois plus léger que l'eau, conformément à ce que nous avons dit (391 & 392). Il en résulteroit, dans une infinité de cas, la plus grande économie & les plus grands avantages.

Usage des digues
en chevrettes ou à
chevaux.

413. Les levées ou turcies ne peuvent aucunement être employées dans le lit des rivières, mais seulement aux bords, pour en contenir les eaux pendant les crues. Du reste, nous avons exposé (395 & 400) les précautions qu'il y avoit à prendre pour les soustraire à tout accident.

Usage des levées
ou turcies.

Après avoir détaillé les divers moyens qu'on peut employer pour modifier ou détruire l'action des courans d'eau, il nous reste à voir la manière de s'en servir pour réduire le lit des rivières.

CHAPITRE II.

De la réduction des Rivières & des Torrens-Rivières.

§. I.

De la réduction des Rivières à fond de gravier, & des Torrens-Rivières.

A quel problème se rapporte la réduction du lit des rivières à fond de gravier.

414. LA réduction du lit des rivières à fond de gravier dépend de la solution de ce problème : *Faire en sorte que le courant n'ait que la largeur nécessaire à l'écoulement de ses eaux, dans le tems des plus fortes crues, & qu'il soit obligé de creuser & d'approfondir son lit, en exhaussant les côtes par des dépôts, non de gravier, mais de limon, qui puissent être rendus à l'agriculture sous le moins de tems possible ; employer, à cet effet, les travaux les plus simples & les plus économiques, & les disposer de manière que le courant, loin de les dégrader, les fortifie, au contraire, par des atterrissemens.*

Nous allons résoudre ce problème par les principes que nous avons établis dans ce qui précède ; mais auparavant nous poserons les suivans :

Principes fondamentaux pour la réduction du lit de ces rivières.

415. 1°. *Le lit d'une rivière doit être en ligne droite sur le plus long espace possible. La chose est évidente, & elle est une suite naturelle des principes établis au n. 105. 1°.*

2°. *Il doit, par conséquent, avoir le moins de sinuosités possibles, & ces sinuosités doivent être les plus ouvertes possibles. Ce n'est encore-là qu'une suite du principe du n. 105. 1°.*

416. Supposons à présent qu'il s'agisse de réduire une rivière qui serpente dans l'espace du lit majeur ABCDEFGHIKLMN (fig. 40).

Manière d'opérer
cette réduction.
Fig. 40.

1°. On déterminera d'abord (211), par l'observation des eaux des plus fortes crues, la largeur à donner au lit réduit.

2°. Par la même observation, on déterminera aussi la plus grande profondeur des eaux de la rivière dans le courant réduit, &c, par-là, la hauteur des digues à construire (344).

3°. On fixera aussi l'intervalle à mettre entre deux rétrécissemens consécutifs, intervalle qu'on déduira des observations mentionnées au n. 212, en observant que la corrosion, en amont d'un rétrécissement, s'étend d'autant plus loin que la rivière a moins de penre (210), &c faisant de plus attention qu'il est plus prudent de rapprocher les rétrécissemens que de les trop éloigner.

4°. Ces préalables fixés, on tracera, dans le lit majeur, un polygone OPQRSTVX tel que, passant par les points O & X, ses côtés soient les plus longs & ses angles les plus obtus possibles. Le pourtour de ce polygone sera la *directrice* ou l'axe du courant réduit.

5°. On construira deux autres polygones semblables, l'un inscrit, l'autre circonscrit, dont les côtés soient éloignés de ceux du polygone primitif, de la moitié de la largeur à donner au courant réduit. Ce sera sur ces côtés qu'on établira les digues de rétrécissement.

6°. On construira les digues de rétrécissement 1, 1; 2, 2; 3, 3; &c. égales & correspondantes de chaque côté de la directrice & aux distances déterminées (3°); elles seront à péré de dalles ou de blocailles, ou à petits pérés maçonnés; &c, dans leur construction, on se conformera à ce qui a été dit, à leur sujet, dans l'article II du §. précédent. Ces digues serviront en même-temps d'éperon, & on leur donnera la longueur relative à la na-

ture de la rivière, longueur dont nous avons parlé plus haut (336 & 338).

7°. Enfin, derrière ces éperons & perpendiculairement à la directrice, on construira les digues 4, 4; 5, 5; 6, 6; &c. en terre ou gravier, conformément à ce qui a été dit dans l'article I du §. précédent.

Nous disons que cette manière d'opérer donnera la solution du problème du n. 414. En effet:

1°. Le courant n'aura que la largeur nécessaire au passage des eaux des plus fortes crues (221).

2°. Il sera obligé de creuser & d'approfondir son lit (210, 212, 219 & 220).

3°. Il exhaussera en même-tems les côtés par des dépôts (323 & 326).

4°. Ces dépôts ne seront pas en gravier, mais en limon qui, sous peu de tems, pourra être rendu à l'agriculture (325 & 326).

5°. Les travaux que nous avons employés sont les plus simples & conséquemment les plus économiques. Car, outre qu'ils ne sont pas continus (320), mais seulement par intervalles, ils ne sont qu'en terre & gravier, & n'ont de la pierre qu'aux piers (article I & II du §. précédent).

6°. Enfin le courant est obligé de les fortifier par des atterrissemens (323 & 326).

Donc c'est cette manière de procéder qu'il faut adopter pour la réduction du lit des rivières à fond de gravier.

Nous allons à présent entrer dans quelques détails qui se rapportent à ce système de réduction.

Les digues des on-
glets doivent être bri-
cées.
Fig. 40.

417. Prolongons la partie OP de la directrice jusqu'en X. Comme, en cet endroit, il y a une sinuosité, la digue perpendiculaire correspondante ne pourra pas former une seule ligne droite, mais seulement une ligne brisée 7, 8, dont la première partie sera perpendiculaire à OPX & la seconde à PQ. On traitera

traitera de la même manière les digues perpendiculaires aux autres sinuosités,

418. Si les terrains adjacens ont été gagnés sur le lit de la rivière & qu'ils ne se soient formés que des dépôts, il arrivera souvent, qu'au commencement de la réduction, les eaux, dans le tems des crues, s'élèveront au-dessus du niveau de ces terrains. Dans ce cas, pour empêcher qu'elles ne s'extravaient, en attendant que le courant ait creusé son lit, on les contiendra par des levées dont le couronnement aura environ 3 pieds de largeur & sera de niveau avec celui des digues perpendiculaires. Quant à leur parement, il suffira qu'il soit gazonné: car, les eaux devant y être stagnantes (314), il est visible que ces levées n'éprouveront aucune action & n'auront conséquemment pas besoin d'être fortifiées comme celles dont nous avons parlé à l'article VIII du §. précédent.

Levées de précaution à construire dans certains cas.

419. *Le courant, ainsi réduit, doit nécessairement suivre la directrice, sans s'écarter ni à droite ni à gauche entre deux rétrécissemens consécutifs.* Car 1°. les éperons 1, 1, le dirigeront vers le rétrécissement des éperons 2, 2; &c, par le principe du n. 105. 2°. Il doit se porter sur cette direction. 3°. Cette route est plus courte que toute autre qui s'écarteroit d'un côté ou de l'autre de la directrice. Donc la pente y sera plus forte, &c, par le principe du n. 105 1°. le courant doit s'y diriger.

Le courant ne déviara pas entre deux rétrécissemens consécutifs.
Fig. 40.

420. *Le courant ne doit pas se diviser entre deux rétrécissemens consécutifs.* Car, d'une part, les côtés s'exhaussent par des dépôts, &c, de l'autre, le milieu s'abaisse par la corrosion. Or (105. 3°) les eaux tendent toujours vers les endroits les plus bas.

Le courant ne se divise pas entre deux rétrécissemens consécutifs.

421. *Le courant changera de direction aux angles de la directrice en décrivant des lignes courbes.* La chose a été démontrée au n. 129.

Le courant décrira des courbes aux angles.

422. *Le courant creusera son lit sur toute la partie de son cours où l'on aura construit des rétrécissemens.* Cela a été démontré aux

Le courant creusera son lit par-tout où il aura été rétréci.

n. 219 & 220. Il n'y auroit que le cas où le fond seroit incorro-
sible en quelque endroit où le lit seroit coupé par une barre
transversale de rocher. Alors il n'y auroit qu'à atténuer cette
barre par l'action de la poudre, & laisser au courant le soin
d'en entraîner les débris. Mais, en général, c'est ce qu'on a
peu à craindre dans les rivières dont nous parlons, ainsi qu'on
peut s'en convaincre par l'expérience & par ce que nous avons
dit au n. 154.

Moyen d'accélé-
rer les atterrissemens.

423. Nous avons dit (339) que les atterrissemens latéraux
formeront des glaciis dont la pente sera dirigée vers le courant :
à mesure qu'ils commenceront à se former, il sera très-prudent
d'en complanter, d'arbres aquatiques, la partie basse; par-là,
on les accélérera, &, dans le tems, ces mêmes arbres ser-
viront de rempart aux domaines qui résulteront de ces atter-
rissemens.

Cas où il y a des
montagnes d'un côté
du lit de la rivière.

424. Lorsque la rivière se trouve bornée, d'un côté, par des
montagnes, quoiqu'elles ne se dirigent pas en ligne droite, il
est à propos de s'en servir comme de digues naturelles & de
fixer le courant à leur pied. Dans ce cas la réduction en de-
viendra plus simple, puisqu'il suffira de faire des ouvrages d'un
seul côté.

Cette méthode
s'applique aussi aux
les sinueux.

425. Cette méthode s'applique aussi aux rivières dont on
veut abaisser le lit sans le redresser; car la propriété des rétré-
cissimens, de forcer le courant à corroder le fond, est indé-
pendante de la direction.

Comment on doit
opérer lorsque la ri-
vière se partage en
diverses branches.
Fig. 41.

426. Soit A'B' (fig. 41.) la directrice de réduction du lit
majeur LMPN d'une rivière ABCD qui se partage en deux
branches au point E. Pour pouvoir travailler sans obstacle, par
le moyen des chevalets (390 & 392), ou d'une digue en palis-
sade telle que celle du n. 388, si la rivière est volumineuse, ou
telle que celle du n. 389, si elle n'est pas considérable, on jettera
la branche CEF G dans la branche BEKH, & l'on conf-

truira à fec la digue ST & l'éperon QR: on pourra même, suivant les circonstances, construire aussi l'éperon VX & partie de la digue YZ, jusqu'à la rencontre de la banche BEKH. Cela fait, on détruira la digue, & avec les mêmes matériaux on fermera la branche BEKH, pour la jeter dans le lit CEF G: alors les eaux deviendront stagnantes sur la partie NTSQ; le courant s'établira dans l'étranglement QRXV, & l'on finira la digue YZ à fec.

427. Faut-il commencer la réduction du lit en aval ou en amont? Si on commence en aval & qu'on pousse les ouvrages en remontant, la corrosion s'étendant plus loin en amont du rétrécissement qu'en aval (211), si la rivière serpente supérieurement, & qu'il faille en changer le lit, d'après ce que nous venons de dire au n. précédent, l'opération en deviendra plus difficile par la profondeur de la corrosion qui y aura déjà eu lieu. Cette difficulté, au contraire, ne se rencontreroit pas si l'on commençoit les travaux en amont, & qu'on les continuât en descendant, à cause que la corrosion s'étendant moins loin en aval, le déplacement, soit de la rivière entière, soit de quelque branche séparée, en deviendroit plus aisé. Ainsi, pour la réduction des rivières dont nous parlons, les travaux doivent être commencés en amont & continués en descendant.

Nous verrons que ce doit être le contraire dans les rivières qui ne charient que du sable & du limon.

428. Il est visible que cette théorie s'applique aussi à la réduction du lit des torrens-rivières, sur-tout lorsqu'ils approchent de la nature de la rivière proprement dite; car alors les rétrécissemens l'obligeront à creuser son lit sur toute la partie de son cours où l'on en aura construit.

429. Ce genre de réduction peut beaucoup favoriser la construction des chemins dans les pays de montagnes. On fait que, dans ces pays, on ne peut guères établir des chemins de

Dans ces rivières, les rétrécissemens doivent commencer en amont.

Application de cette méthode aux torrens-rivières.

Utilité de cette méthode pour la construction des chemins dans les pays de montagnes.

roulage que dans le lit des rivières : par notre système, on produiroit le double avantage de gagner un terrain précieux, & d'établir des routes sûres & d'une pente extrêmement douce.

§. I I.

De la réduction des Rivières à fond de sable & de limon.

La réduction des rivières à fond de sable & de limon, doit être renvoyée à la navigation.

430. Nous avons déjà remarqué (146) que dans les rivières à fond de sable & de limon, il n'y avoit point de différence entre le lit majeur & le lit mineur : par conséquent, ce n'est pas pour gagner du terrain qu'on entreprend d'en réduire le lit, mais seulement pour donner une plus grande profondeur d'eau à la rivière, & y faciliter la navigation. Il seroit donc inutile de traiter ici ce sujet, qu'il paroît plus à propos de renvoyer à la troisième partie, dans laquelle nous parlerons de la navigation des rivières.

SECTION III.

Usage des principes précédens dans la construction des Ponts sur les Rivières à fond de gravier.

431. NOTRE objet n'est pas de donner ici un traité *ex-professo* sur la construction des ponts : cette tâche glorieuse est réservée aux ingénieurs des ponts & chaussées, qui ont illustré la France par divers chefs-d'œuvres en ce genre, dont les anciens, ni les modernes n'ont pas même approché. Quant à nous, il nous suffira d'indiquer, d'après les principes que nous avons établis, les moyens d'économie dont cette partie essentielle des

travaux publics est susceptible sur les torrens-rivières & sur les rivières à fond de gravier.

432. Soit ABCD (fig. 41) le lit majeur d'une rivière EFGH sur laquelle il faut construire un pont KL, dont on a déterminé la somme des ouvertures & le nombre d'arches, d'après ce que nous avons dit supérieurement (221). Nous supposons que cette détermination donne trois arches : si la rivière est considérable, comme par exemple la Durancé, l'Isère, &c. ; sur la directrice MN choisissons la ligne PQ, telle qu'en cet endroit le lit mineur soit établi du côté d'une des berges AB, & qu'il laisse de l'autre côté une largeur RQ assez étendue pour qu'on y puisse construire à sec les piles, les culées, les arches, & généralement tous les ouvrages d'art relatifs au pont. Si, au contraire, la rivière est peu considérable, on pourra toujours, par quelqu'un des moyens prescrits à l'article VII du §. II, la réduire à ce point; on le pourra même par des chevalets, sur les rivières telles que la Durance, &c. Alors on construira le pont KL, les ailes ST & VX, la chaussée d'avenue LQ, & la partie KR de la chaussée correspondante KP, jusqu'à la rencontre de la rivière EFGH. Cela fait, on changera le lit de la rivière par le moyen de chevalets (390 & 391) si elle est considérable, ou par le moyen des digues en pilissades (388 & 389), & on portera le courant vers la berge DC, pour finir la chaussée d'avenue KP.

Dans cette construction, la longueur des digues en ailes ST, VX sera déterminée d'après ce que nous avons dit aux n. 336 & 338 ; & la hauteur des chaussées d'après le n. 344, & d'après la montée du pont.

Il est visible qu'une pareille construction simplifiera beaucoup les travaux, ainsi qu'on peut s'en convaincre par les observations suivantes.

1°. Tous les ouvrages seront construits à sec, ainsi que nous l'avons dit. Conséquemment on évitera tous les batar-

Applications des principes précédens
à la construction des ponts sur les rivières à fond de gravier.
Fig. 41.

deaux dont on est obligé de se servir quand on construit dans l'eau.

2°. Les chaussées d'avenue serviront elles-mêmes de digues perpendiculaires (324 & 333), & les digues ou murs en ailes en feront les éperons (329). Or, si l'on n'adoptoit pas ce système, on seroit obligé de construire, dans tous les cas, les chaussées d'avenue & de donner aux digues en ailes une longueur assez considérable pour s'attacher obliquement aux berges AB & CD; ce qui seroit beaucoup plus coûteux.

3°. Si les digues en ailes ST & VX étoient obliques à la direction du courant, elles le porteroient souvent sur les bajoyers des piles & des culées: au lieu qu'étant parallèles, elles ne produiront pas cet effet.

Ainsi, par cette construction, qui se rapporte en tout point à notre système de réduction de lit de rivière à fond de gravier, on réunira trois grands avantages. 1°. On n'exécutera que le moins d'ouvrage possibles; 2°. on les exécutera de la manière la plus économique; 3°. on pourra construire des ponts à plusieurs arches avec plus de facilité aux endroits les plus larges qu'aux endroits les plus étroits.

Simplification du prolongement des murs en ailes en amont.

433. Les digues en ailes servant de suite & de prolongement aux murs en ailes du côté d'amont, pourront donc n'être que des digues à péré, soit de dalles, soit de blocaille, soit enfin de bâtisse; car elles ne seront pas plus fatiguées par le courant que les éperons de rétrécissemens dans la réduction du lit d'une rivière (416).

Observations sur la position de la face du radier.

434. Si l'on barre le lit de la rivière par un radier transversal au droit des murs en ailes d'aval, le couronnement de ce radier fixera en amont le fond du lit & empêchera le courant d'affouiller au-dessous de ce fond, ainsi qu'il a été dit au n. 215. Par conséquent le radier mettra tous les ouvrages en amont à l'abri de tout accident de la part des affouillemens. Mais, en même-tems, il faut éviter les chûtes ou cataractes qu'il pour-

roit produire, si son couronnement étoit trop haut (113 & 114); ce qui nuirait & au radier lui-même & à la navigation ou à la flottaison. Ainsi ce couronnement doit être nécessairement placé à la profondeur de la corrosion que le courant exercera sous le pont.

TROISIÈME PARTIE.

De la Navigation, du Hallage & de la Flottaison des Rivières.

Définition de la
navigation, du hal-
lage & de la flottai-
son des rivières.

435. Si une rivière peut être remontée à la voile, elle est dite *navigable*. Or on sent que, pour cela, la vitesse de l'eau & conséquemment la pente de la rivière doit être déterminée, & qu'il en est de même de sa profondeur.

Lorsque la profondeur de l'eau est très-petite, ou qu'étant compatible avec la navigation, la vitesse ou la pente est trop considérable pour remonter à la voile, on effectue cette remonte par le moyen des chevaux qu'on attelle & qui traînent le navire en suivant le bord de la rivière. C'est ce qu'on appelle *hallage*.

Si la rivière n'a pas assez de profondeur d'eau pour la navigation, & cependant qu'elle en ait assez pour voiturer des bateaux, elle est dite *flottable*.

Conséquences qui
en résultent:
Pour la naviga-
tion.

436. De la définition de la navigation, il suit:

1°. Que lorsqu'une rivière est navigable, si l'on augmente la profondeur de ses eaux, on augmente sa navigation.

2°. Que, par l'augmentation de profondeur, on rendra navigable une rivière qui ne sera que hallable ou flottable, pourvu que sa pente soit relative à la navigation.

Pour le hallage.

437. De la définition du hallage, il suit que le hallage deviendra d'autant plus facile qu'on diminuera davantage la pente de la rivière.

Pour la flottaison.

438. De la définition de la flottaison ou flottage, il suit qu'une rivière deviendra d'autant plus flottable que la profondeur de
ses

les eaux augmentera davantage. Par conséquent en augmentant cette profondeur, on pourra aussi :

1°. Rendre flottables sans interruption les rivières qui ne le sont que pendant une partie de l'année.

2°. Rendre flottables, au moins pendant quelques mois, plusieurs rivières qui ne le sont point du tout.

SECTION I.

De la Navigation des Rivières.

439. **LA** forme des carènes des navires qui naviguent sur les rivières dépend de la profondeur d'eau des navires. Cela est naturel : car si ces rivières, soit par leur nature, soit par les marées, ont une grande profondeur d'eau, il n'y a point de raison pour exiger que les navires qui y entreront, aient des carènes différentes de celles des vaisseaux qui naviguent en pleine mer. Mais si, au contraire, les eaux y sont peu profondes, les navires doivent, dans ce cas, avoir une forme de carène aplatie qui s'adapte à cette profondeur.

La forme des carènes des navires à voile, dépend de la profondeur des eaux de la rivière.

Nous en avons un exemple dans les navires des rivières qui ont leur embouchure dans l'Océan, & dans ceux des rivières qui se jettent dans la Méditerranée. Les premiers sont les mêmes que ceux qui ne voguent que sur mer, à moins que quelque barre ne s'y oppose. Les autres, au contraire, ont presque tous la carène aplatie.

440. Le navire, qui remonte une rivière à la voile, a besoin de surmonter, à chaque instant, l'action que les eaux du courant exercent, par leur vitesse, sur la proue. Plus cette action sera grande, plus le navire aura de difficulté à la surmonter. Or nous avons vu (178 & 179) que la courbe, formée par

La navigation à la voile sur les rivières a un terme.

le fond d'une rivière, est asymptotique ; que les élémens ont toujours plus de pente en remontant, & (170) que la force de l'eau augmente avec cette pente. Donc ce navire arrivera à un point où l'action du vent sur ses voiles sera en équilibre avec celle du courant sur sa proue, & où par conséquent il ne pourra plus remonter.

La chose est d'ailleurs prouvée par l'expérience ; car toutes les rivières navigables ne peuvent être remontées à la voile que jusqu'à une certaine hauteur, quoique d'ailleurs elles aient profondeur d'eau.

Quel est ce terme ?

441. Quel est le terme au-delà duquel un navire à la voile ne peut plus remonter ? On sent que la solution de cette question dépend de diverses considérations. 1°. Le vent qui enfile les voiles peut être plus ou moins fort & plus ou moins direct ; 2°. il peut aussi, suivant sa direction, retarder plus ou moins la vitesse des eaux du courant. Cependant nous pouvons dire, qu'en général, cette remonte peut avoir lieu jusqu'à une certaine distance en amont du point où la rivière cesse de charier du gravier, & que le terme de la navigation est à l'endroit où la pente est d'environ 3 pouces sur 100 toises.

C'est là ce que l'expérience nous apprend ; car sur le Rhône, les navires ne peuvent guères remonter au-dessus de Beaucaire. Or, 1°. le fleuve cesse de charier du gravier à environ 3000 toises en aval ; 2°. à la hauteur de Beaucaire, la pente est de 3 pouces sur 100 toises à très-peu de chose près.

Toutes les rivières à fond de sable ou de limon, & qui ont une profondeur d'eau convenable, sont navigables à la voile.

442. Il résulte de-là que *toutes les rivières à fond de sable ou de limon sont navigables à la voile, pourvu qu'elles aient d'ailleurs la profondeur d'eau convenable à cet objet* ; car (176) la pente d'une rivière augmente ou diminue avec la grossièreté des matières du fond, & (170) il en est de même de la force du courant ; donc cette force sera moindre aux endroits où le fond sera en sable ou limon, qu'à ceux où il sera en gravier. Or le Rhône, à la hauteur de Beaucaire, est encore navigable à la

voile, en remontant, quoiqu'en cet endroit le fond soit en gravier. Donc, à plus forte raison, le sera-t-il aux endroits où le fond sera seulement en sable & limon. Par conséquent, on doit conclure, pour toutes les rivières, que si elles ont profondeur d'eau, elles seront navigables par-tout où le fond sera sable ou limon.

443. Il résulte encore de-là que si, à l'endroit où une rivière cesse de pouvoir être remontée à la voile, on diminue sa pente en amont & qu'on la rende moindre que 3 pouces 6 lignes sur 100 toises, elle redeviendra navigable; car, en diminuant la pente, on diminuera la vitesse & la force, & l'action du courant, sur la proue, ne balancera plus celle du vent sur les voiles.

444. On peut employer, d'après cela, deux moyens pour proroger la navigation sur une rivière qui cesse d'être navigable par excès de pente. Le premier consiste à barrer son lit par un déversoir (185 & 186). Cet ouvrage, en diminuant la pente du lit, diminue aussi la vitesse & la force de la rivière. Le second est de dériver supérieurement les eaux de la rivière, par un canal dont la pente soit au-dessous de 3 pouces $\frac{1}{2}$ sur 100 toises. Mais on sent que, dans l'un & l'autre cas, il y aura des chûtes, & qu'il faudra les racheter par des écluses.

De ces deux moyens, le premier n'est admissible que dans le cas où une rivière est bornée, de chaque côté, soit par un rideau de côtes, soit par des berges assez hautes pour ne pouvoir pas être franchies. Le second, au contraire, est absolument indépendant de ces conditions, & peut très-avantageusement être employé dans tous les cas possibles.

445. La navigation à la voile exige une certaine largeur de la part des rivières, pour pouvoir avancer, par la plupart des vents, en variant la position des voiles. Cependant nous voyons, par expérience, que les Hollandois naviguent, sur leurs canaux, quoique fort étroits en comparaison du lit des rivières, avec la même facilité que les Français sur la Seine, prise au-dessous de

Les rivières à fond de gravier le font aussi, lorsque leur pente n'exède pas 3 pouces $\frac{1}{2}$ sur 100 toises.

Moyen de rendre navigable une rivière qui a trop de pente.

La navigation à la voile exige une certaine largeur.

Rouen. Par où il paroît, qu'étant plus expérimentés que nous dans ce genre de navigation, c'est chez eux que nous devons former des navigateurs, si jamais nous entreprenons de réaliser, en France, le magnifique projet de la navigation intérieure, projet agité depuis long-tems, auquel les localités se prêtent infiniment, & dont l'exécution ne laisseroit rien à désirer pour la prospérité nationale.

Elle exige aussi
que les sinuosités ne
soient pas trop dures.

446. La navigation, à la voile, exige encore que les sinuosités ne soient pas trop dures; car si elles sont trop fortes, il est possible que l'air de vent qui auparavant étoit favorable, devienne contraire. Ainsi, les replis tortueux d'une rivière, telle, par exemple, que la Seine, qui semblent souvent la faire rétrograder ou la ramener sur elle-même, doivent être regardés comme un obstacle qui peut en gêner plus ou moins la navigation. Cependant nous verrons plus bas que cet obstacle n'est pas insurmontable.

Les dépôts aux
embouchures nuisent plus à la navigation sur la Méditerranée que sur l'Océan.

447. Nous avons vu, au n. 270, que le limon, charié par les rivières, en se déposant à l'embouchure, formoit des barres dans l'Océan & des îles dans la Méditerranée. Ces dépôts sont très-nuisibles à la navigation; car tant les barres sur l'Océan, que les îles naissantes (272) sur la Méditerranée, diminuent la profondeur des eaux & forment souvent des écueils très-dangereux; mais ils sont infiniment plus nuisibles dans la Méditerranée que dans l'Océan; car la marée ayant régulièrement lieu sur l'Océan, on sent que, pendant la marée montante, ces dépôts sont ordinairement couverts d'une assez grande profondeur d'eau pour que les navires puissent les franchir sans toucher; au lieu que la Méditerranée n'ayant point de marée, on n'a pas la même ressource.

L'expérience confirme cette assertion. Quoique toutes les rivières qui se jettent dans l'Océan contiennent des barres à leur embouchure, on voit néanmoins que les vaisseaux ont la facilité d'y entrer à marée haute. Le Rhône, au contraire, qui

s'évacue dans la Méditerranée, quoiqu'avec un volume d'eau plus considérable que celui de la plupart des autres rivières de la France, ne peut recevoir que des navires qui tirent seulement 4, 5, & 6 pieds d'eau.

D'autre part, la multiplicité des isles qui se forment à l'embouchure des rivières, dans la Méditerranée, divise le fleuve en plusieurs branches. Chacune de ces branches perd une partie de ses forces &c, facilitant (271) les dépôts, la profondeur des eaux doit y diminuer continuellement, au lieu que la même cause n'a pas lieu sur l'Océan.

448. *Les isles répandues sur le cours des rivières en gênent aussi la navigation*; car les isles, en partageant le courant en plusieurs branches, diminuent la largeur, la force & par-là même, la profondeur des eaux, étant visible que la diminution de force facilite les dépôts:

Les isles dans le lit des rivières, en gênent aussi la navigation.

On en a des exemples dans les isles qui sont sur la Seine, la Loire, &c. On a constamment remarqué que ces isles sont très-pernicieuses à la navigation.

449. *La trop grande largeur des rivières est un obstacle à la navigation*; car, dans la section du courant, la profondeur des eaux est en raison inverse de la largeur. Donc la largeur d'une rivière ne peut augmenter qu'aux dépens de la profondeur des eaux: d'où il suit que, si une rivière navigable étend son lit, la profondeur des eaux y diminuant, la navigation y sera gênée.

La trop grande largeur du lit nuit à la navigation.

450. D'après ce que nous avons dit, au n. 447, on voit qu'il est impossible d'assurer la navigation à l'embouchure des rivières qui se jettent dans la Méditerranée. En effet que, pour éviter les dépôts, la formation des isles & la division en plusieurs branches, on resserre le lit de la rivière par des digues qui soient poussées, si l'on veut, jusques bien avant dans la mer, on n'empêchera pas pour cela le limon que le courant charrie; ce limon continuera d'être entraîné & (11) s'arrêtera à l'endroit

Impossible de détruire les digues à l'embouchure des rivières de la Méditerranée.

où il y aura équilibre entre l'action du courant & la résistance des eaux de la mer, c'est-à-dire, aux environs de la nouvelle embouchure. Ainsi la difficulté ne sera pas détruite, mais seulement déplacée.

La navigation à l'embouchure des rivières dans la Méditerranée, exige essentiellement un canal.

451. Le seul moyen d'éviter les mouvemens inséparables de l'embouchure des rivières, dans la Méditerranée, est un canal de navigation particulière qui, communiquant avec le fleuve, pris à une certaine distance en amont de son embouchure, aboutisse à la mer, prise à un endroit où l'on n'aît pas à craindre les dépôts auxquels on veut se soustraire. Il seroit même à propos, si la chose étoit possible, que ce canal ne fût alimenté que par des eaux claires, pour éviter les effets des encombrements, pourvu toutes fois qu'on pût le mettre à sec pour les récurimens & les réparations; alors on seroit assuré d'une navigation constante & indépendante des variations qui ont continuellement lieu aux embouchures dont nous parlons.

Canal de Marius à l'embouchure du Rhône.

452. Il paroît que les Romains avoient ainsi vu la chose, relativement à la navigation à l'embouchure du Rhône; car, quoique leurs galères ne prissent pas beaucoup d'eau, cependant Marius construisit un canal particulier qui probablement partoît d'Arles, mais qui certainement passoit à Foz, dont le nom n'est qu'un corruptif de *fossa*. D'ailleurs, un ingénieur de notre connoissance, qui avoit été chargé, il y a plusieurs années, de faire exécuter un canal de communication entre la mer & l'étang de l'Estomach qui est à Foz, nous a assuré avoir découvert, pendant l'exécution de cette entreprise, les vestiges de ce canal qui, vraisemblablement, aboutissoit à la mer, au pied de la colline de la *Lecque*, en-deçà du port de *Bouc*.

Nouveau canal projeté pour la même embouchure.

Ainsi, par la connoissance que nous avons des localités, nous croyons pouvoir assurer que jamais on ne viendra à bout de fixer, par d'autres moyens que par un canal semblable, la navigation à l'embouchure du Rhône. Ce canal peut être facilement alimenté, ou par celui des Alpines, ci-devant *Boisgelin*,

ou par le Vigueyrat & le canal de *Vuidanges*. Dans tous les cas, il doit communiquer avec le Rhône, pris à Arles, & aboutir au pied de la colline de la *Lecque*, pour arriver de-là au port de *Bouc*, ce qui est indispensable. On ne peut pas tourner cette colline à cause des fondrières : il seroit très-couteux de la couper, à cause qu'elle a environ 1200 toises d'étendue & 52 pieds de hauteur au point culminant. On peut lever toutes ces difficultés en conduisant, au sommet de la colline, un canal qui porteroit environ 20 pieds cubes d'eau par seconde; ce canal seroit dérivé de la branche de celui des Alpines qui arrose le Crau; il seroit soutenu le long du penchant des collines qui séparent les étangs de *Lavaldue* & d'*Engrenieu*; & ceux de *Citis* & du *Poura*; & , arrivé au haut de la *Lecque*, il formeroit une retenue qui alimenteroit quatre écluses de chaque côté de la colline. Ce seroit par le moyen de ces écluses qu'on franchiroit la colline de la *Lecque*, pour passer, sans coupement, du port de *Bouc* dans le canal, & réciproquement.

Nous avons communiqué ce projet aux ci-devant Etats de Provence, en 1787, & on le trouvera, ainsi que plusieurs autres dont nous leur avons pareillement donné connoissance, dans le cahier de leurs délibérations pour la même année. Nous avons même encore les minutes des plans que nous avons dressés à ce sujet par ordre de l'administration du ci-devant pays de Provence.

453. Les difficultés exposées au n. 450 s'opposent aussi, & par les mêmes raisons, à la destruction des barres à l'embouchure de l'Océan. Toutes les digues qu'on établira, pour contenir le courant & lui donner plus de force, ne serviront qu'à les déplacer pour se reproduire plus loin. La barre de l'Adour à Bayonne, & les ouvrages qu'on y a construits inutilement, pour la détruire, en sont une preuve convaincante. Heureusement, comme nous l'avons dit ci-dessus (447), ces barres sont beaucoup moins préjudiciables à la navigation sur l'Océan,

Impossible d'annéantir les barres à l'embouchure de l'Océan.

que sur la Méditerranée; sans cette considération, il faudroit aussi recourir aux canaux dont nous venons de parler (452).

On doit barrer les branches des rivières navigables.

454. Puisque (448) la division des rivières, en plusieurs branches, est un obstacle à la navigation, il est visible que, pour rendre la navigation libre & aisée, il faut détruire ces branches & les réduire, autant qu'il sera possible, en une seule. Le courant, ainsi réduit, donnera plus de profondeur d'eau & permettra moins les obstructions & les encombrements. Nous avons vu (387 & 388) la manière d'opérer ces barrages.

Ces où dans ce barrage, il faut laisser un canal.

455. Il y a néanmoins des cas où les îles formées par ces divisions, sont très-étendues, & où les branches à barrer étant fort longues, & d'ailleurs plus ou moins navigables, favorisent le commerce de diverses communes riveraines. Ces branches ne pourroient être totalement barrées sans nuire à ces communes. Dans ce cas, la justice & le bien public exigent que les barrages ne s'effectuent qu'en partie, & qu'on laisse toujours passer un certain volume d'eau dans le lit de ces branches barrées, pour tenir lieu de canal de navigation. Ce volume d'eau étant considérablement diminué, on sent que la largeur du lit de la branche, ainsi fermé, doit diminuer dans la même proportion, par les encombrements latéraux qu'il sera aisé d'y produire, en employant la méthode prescrite aux n. 414 & 427. Or, les dépôts des rivières navigables ne donnent que des terrains de la première qualité & dont le bénéfice dédommagera, toujours avec usure, des dépenses de réduction.

On doit réduire les rivières navigables, quand leur lit est trop large.

456. Lorsqu'un excès de largeur du lit forme obstacle à la navigation, on sent qu'en détruisant cette cause, on détruit l'effet qui en résulte. Ainsi, la raison dit qu'en pareil cas, il faut réduire le lit de la rivière & ne lui donner que la largeur nécessaire à la navigation, & en même-tems, disposer les ouvrages de manière qu'ils soient les moins coûteux possible, & que les eaux, lors des crues, puissent passer librement. Or, on réunira toutes ces conditions, en se conformant au mode prescrit

prescrit aux n. 414 & 417. Nous allons, à cet effet, entrer dans les détails convenables à l'importance du sujet.

457. Supposons qu'on veuille augmenter la profondeur des eaux d'une rivière dans les tems ordinaires. Nous avons vu (211 & 212) qu'en rétrécissant le lit, on obligeoit le courant à creuser, & (217) que la profondeur de la corrosion est assez généralement, en raison inverse de la largeur qu'on donne au lit rétréci. Tout dépend donc de la largeur du rétrécissement qu'on déterminera par la proportion suivante: *La profondeur à donner aux eaux est à leur profondeur actuelle, comme la largeur actuelle du lit est à celle à donner au rétrécissement.* Par conséquent, si l'on ne donne au lit rétréci que la largeur exprimée par ce 4^e terme, on sera assuré d'avoir la profondeur d'eau demandée. D'ailleurs, la chose est évidente: car, à cause de l'uniformité de vitesse de la surface au fond, qui (103) a particulièrement lieu dans ces rivières, il est visible que la masse, étant supposée constante, la profondeur doit être en raison inverse de la largeur.

Détermination de la largeur à donner aux rétrécissemens.

Au reste, en rétrécissant ainsi le lit d'une rivière, on n'a pas à craindre le gonflement des eaux, puisque (217) l'abaissement du fond, par la corrosion, sera égale à la hauteur du gonflement qui auroit lieu sans corrosion. Par conséquent, les eaux ordinaires se remettront à leur niveau: il n'y auroit que le cas où le fond, par sa dureté ou sa tenacité, ne pourroit pas être corrodé; mais alors on auroit recours au moyen indiqué au n. 412.

458. Pour que les ouvrages soient les moins coûteux possible, il ne faut pas qu'ils soient continus. C'est pour cette raison, qu'après avoir fixé, par la méthode prescrite au §. précédent, la largeur à donner au lit, aux rétrécissemens, on n'effectuera ces rétrécissemens que par intervalles, conformément à ce que nous avons dit au n. 416; sur quoi on doit observer:

Les rétrécissemens ne seront continués que par intervalles; manière de les exécuter.

1°. Que ces rivières n'ayant pas de lit majeur (246), on ne peut point, dans leur réduction, les diriger, en ligne droite, sur le plus long espace possible, ainsi que nous l'avons prescrit pour les rivières à fond de gravier; mais qu'il suffit de les réduire dans leur lit habituel; car (425) la corrosion du fond & conséquemment, l'augmentation de profondeur des eaux seront les mêmes dans l'un & l'autre cas.

2°. Que ces mêmes rivières ayant moins de pente que celles à fond de gravier (248), l'intervalle, entre deux rétrécissemens consécutifs, y sera plus grand à proportion (210). Par conséquent, pour réduire une rivière navigable sur une étendue déterminée, il faudra moins de rétrécissement que si la rivière étoit à fond de gravier.

3°. Que la réduction du lit qui (427), dans les rivières à fond de gravier, doit commencer en amont & être continuée en descendant, exige ici d'être commencée en aval & continuée en remontant; car l'effet de la corrosion s'étendant plus en amont qu'en aval, & le lit étant invariable, un rétrécissement quelconque facilitera l'établissement des rétrécissemens suivans en amont.

Différence entre la réduction d'une rivière à fond de sable ou de limon, & celle d'une rivière à fond de gravier.

459. Il y a encore une différence essentielle entre la réduction d'une rivière à fond de gravier & celle d'une rivière à fond de sable ou de limon; différence de laquelle dépend le libre passage des eaux de ces dernières pendant les crues. Nous avons vu (233) que, dans les rivières à fond de gravier, le couronnement des digues devoit être supérieur à la superficie des plus hautes eaux. La raison en est, que l'objet de ces digues, placées perpendiculairement au courant, est de le fixer à un endroit déterminé, supposé d'ailleurs assez large pour suffire au passage des plus fortes eaux, & , par-là, de gagner du terrain sur le lit majeur. Mais dans les rivières à fond de sable, si les digues transversales des rétrécissemens étoient élevées au-dessus des plus hautes eaux, il en résulteroit, sur-tout dans le prin-

cipe, des gonflemens très-considérables & dont les effets pourroient souvent être funestes, jusqu'à ce que le fond eût été convenablement corrodé.

Pour éviter cet inconvénient, les éperons ne doivent être élevés qu'à la hauteur de la surface des eaux d'équilibre (84). Quant aux digues transversales, leur couronnement se terminera en glacis incliné vers le courant & se raccordera, d'une part, avec celui des éperons, & de l'autre, avec les bords de la rivière.

Comme, dans les crues, les éperons seront sous les eaux, on indiquera le passage du courant ou celui des navires par des bouées ou signaux placés sur ces mêmes éperons, afin de les faire éviter.

460. Les ouvrages des rétrécissemens, quoique franchis par les eaux, pendant les crues, ne devant pas en être dégradés, il est nécessaire qu'ils soient construits en bois ou en pierre. Mais comme la construction en pierre seroit fort coûteuse, celle en bois paroît préférable. A cet effet, on emploiera des digues en palissades (388), en observant que les pilotis soient d'une grosseur proportionnée à leur longueur, qu'ils soient armés d'un sabot, enfoncés jusqu'à refus de mouton & solidement arrêtés entr'eux.

Les ouvrages des rétrécissemens doivent être en bois.

461. Il y a des cas où l'on peut être obligé de ménager sur les ouvrages des rétrécissemens en chemin de hallage; alors la disposition des ouvrages doit éprouver un changement & être telle qu'il suit.

Forme des ouvrages dans le cas du hallage.
Fig. 41.

Soit ABCD (fig. 43) l'endroit à rétrécir sur le lit d'une rivière navigable. On construira, en pilotis, ainsi qu'il vient d'être dit (460), l'éperon FG & la digue GH, & on en garnira l'intérieur en tunages & en pierres, si la chose est possible. La digue EF, du côté d'amont, sera pareillement en pilotis, mais il n'y aura aucun emplissage, & elle sera à jour ou à claire

D d ij

voie, pour permettre aux eaux de passer à travers les pilots & d'encombrer, par leurs dépôts, l'espace EFGH. Ce sera sur ces pilots, récépés de niveau sur FG, & en glaciés sur EF & GH, ainsi qu'il a été dit (459), qu'on établira en madriers le chemin de hallage.

On fera la même chose sur l'éperon KL & les digues IK & LM respectivement, si l'on veut un chemin de hallage de chaque côté de la rivière.

Comment on garantira les ouvrages d'art des effets de la corrosion.

462. Si l'on se trouve, sur le lit de la rivière à réduire, des ouvrages d'art, tels que des ponts ou d'autres édifices quelconques, on doit, avant tout, en sonder la profondeur & la solidité des fondations. Dans tous les cas, on sent qu'avant d'opérer la réduction & de forcer le courant à corroder, la prudence exige qu'on en fortifie la base par de fortes bermes en pilotage, pour en garantir les fondations & les mettre à couvert de toutes dégradations.

Comment on franchira les ponts par la navigation à la voile.

463. Si l'on veut procurer la navigation à la voile à une rivière, qui auparavant n'eût joui que d'une navigation de hallage, & qu'il se trouvât des ponts sur son cours, les arches de ces ponts étant trop basses pour permettre le passage des navires mârés, on leveroit la difficulté en pratiquant, au droit de ces mêmes ponts, des canaux d'environ 100 toises de longueur, plus ou moins, sur lesquels on construiroit des ponts-levis.

Avantages qui peuvent en résulter pour l'état.

464. C'est par ces moyens qu'on pourra augmenter, à volonté, la profondeur d'eau des rivières; d'où il suit (436): 1°. qu'on augmentera la navigation des rivières qui déjà étoient navigables, & qu'on les mettra en état de recevoir des navires de plus grand port; 2°. qu'un très-grand nombre de rivières de France, qui ne sont que hallables ou flottables par le défaut de profondeur d'eau, & qui n'ont que la pente relative à la navigation, pourroient devenir navigables.

SECTION II.

Du Hallage des Rivières.

465. D'APRÈS ce que nous avons dit au n. 435, le hallage a lieu dans deux cas; savoir: 1°. lorsque la rivière, ayant profondeur d'eau pour la navigation à la voile, la pente en est trop forte; 2°. lorsque cette pente, étant telle qu'elle doit être pour la navigation à la voile, la profondeur d'eau est insuffisante.

Considérations sur le commencement du hallage & la forme des navires.

Dans le premier cas, nous pouvons dire que le hallage commence là où la navigation à la voile cesse d'être possible en remontant. Ainsi, en prenant le Rhône pour exemple, le hallage y commence à Beaucaire, parce que (441) c'est en cet endroit que finit la navigation à la voile.

Dans le second cas, la forme des navires doit s'adapter à la profondeur des eaux; c'est-à-dire que moins il y aura de profondeur d'eau, plus la coupe horizontale des navires doit être grande & leur profondeur petite. C'est pour cette raison que plusieurs rivières de France, telles que la Seine & ses affluens, en amont de l'endroit où la marée cesse d'être sensible, ne portent que des bateaux plats, fort longs & assez larges, mais peu profonds, qu'on fait remonter au hallage, à cause que cette forme n'est aucunement propre à la voile.

466. D'après le même n. 435, le hallage n'ayant lieu que par des chevaux de trait qui traînent le navire en suivant le bord de la rivière, il s'ensuit qu'il doit y avoir nécessairement un chemin le long de la rivière, & que, du côté qu'on le placera, il ne doit y avoir ni arbre ni usine qui puisse gêner ce genre de navigation. C'est ce chemin qu'on appelle *chemin de*

Il doit y avoir un chemin de hallage.

hallage, & qui même doit être continué sous les arches extrêmes des ponts, comme on l'a pratiqué à Paris dans le magnifique pont de la Révolution.

C'est où il faut deux chemins.

467. Il arrive quelquefois que le hallage a lieu, non seulement en remontant la rivière, mais en la descendant. C'est lorsque la vitesse de la rivière n'est pas aussi considérable que celle des chevaux de trait. Dans ce cas, il doit y avoir double chemin de hallage dont, l'un pour monter, & l'autre pour descendre : car on doit éviter la rencontre des convois de remonte & de descende.

Equation générale pour le hallage en montant & en descendant.

Fig. 44.

468. Soient la vitesse du courant ou l'espace qu'il parcourt dans une seconde $= v$; l'espace qu'un cheval parcourt dans le même tems $= v'$;

L'impulsion de l'eau sur un pied carré avec une vitesse d'un pied par seconde $= m$;

Le nombre des chevaux de trait employés au hallage $= n$;

L'effort habituel d'un cheval $= f$;

La vitesse relative ou d'impulsion du courant sur le navire sera $= v' \pm v$, suivant que le navire remontera ou descendra.

Cela posé, par les principes d'hydraulique, les impulsions de l'eau sur la même surface, étant comme les quarrés des vitesses, on aura l'impulsion sur un pied carré ou la résistance que le courant opposera à cette surface, qui sera $= m \frac{v' \pm v}{v}$.

Soit ABCD (fig. 44) la coupe longitudinale d'un bateau de hallage dont la face CD reçoit l'impulsion de la part du courant EFGH, sous l'angle EKM. Menons du point E la ligne EM perpendiculaire à CD prolongée. Supposons EK le sinus total $= 1$, & nommons α la perpendiculaire EM qui sera le sinus de l'angle d'impulsion.

Menons pareillement CL perpendiculaire à EK. Elle sera la projection de la partie CK de la face CD qui sera choquée par le courant. Nommons cette projection f .

Par les principes de la mécanique de Bézout, n. 411, l'im-

pulsion de l'eau sur un corps de figure quelconque est égale à celle qui auroit lieu sur la projection de la surface choquée, multipliée par le carré du sinus de l'angle d'incidence du fluide sur cette même surface: par conséquent, l'impulsion de l'eau sur le navire, ou la résistance qu'elle lui opposera, sera la même que si elle s'exerçoit immédiatement & directement sur la projection f multipliée par le carré du sinus de l'angle d'incidence. Donc cette résistance sera $= ma's. \sqrt{v^2 + v^2}$.

D'autre part, la force totale des chevaux de ballage sera $= nf$.

Donc, puisqu'il doit y avoir équilibre entre cette force & la résistance des eaux, on aura l'équation $nf = ma's. \sqrt{v^2 + v^2}$.

Dans cette équation on observera que dans le buïome $v^2 + v^2$, le signe $+$ est pour le cas de la remonte, & le signe $-$ pour le cas de la descente.

469. D'après les expériences du citoyen Bossut, lorsque le fluide est défini, on a $m = \frac{2}{3}lb$, & lorsqu'il est indéfini, on a $m = \frac{1}{3}lb$. Cette différence vient, ainsi qu'on le sent au premier abord, de ce que le navire ne peut avancer sans pousser une masse d'eau qui est obligée de se porter sur les derrières, pour y occuper le vuide que le navire y laisse. Or, dans ce passage elle éprouve d'autant plus de difficulté, que le navire laisse moins d'espace entre lui & les parois du canal dans lequel il se meut, & par-là même, elle réagit d'autant plus sur lui.

Le courant d'une rivière houleuse tient le milieu entre les fluides définis & les fluides indéfinis.

Si nous appliquons ce raisonnement au ballage, on verra 1°. que le navire cotoie assez ordinairement la rivière; 2°. que le courant y ayant en général peu de profondeur, & celle du navire lui étant proportionnée (465), il doit rester peu d'espace entre le fond de la rivière & le dessous du navire; 3°. enfin qu'il n'y a que le côté opposé à celui du ballage où le courant ne soit point gêné; par conséquent on peut dire, que dans

le hallage des rivières, le courant n'est ni défini ni indéfini, & qu'on doit y avoir $m > \frac{1}{2} lb$ & $< \frac{1}{2} lb$.

Ainsi en attendant que, par de nouvelles expériences, on ait résolu la question, nous croyons qu'on doit prendre la moyenne arithmétique entre ces deux résultats, &, en conséquence, dans l'application que l'on fera de l'équation précédente, supposer $m = \frac{11}{22} = \frac{1}{2} lb$.

Quelle est la force
& la vitesse d'un che-
val.

470. On sait d'ailleurs que la force modérée d'un cheval est de 175 lb, lorsque sa vitesse est de 3 pieds par seconde. Cependant on sent que ces quantités peuvent varier; car si l'on augmente le nombre de chevaux, sans augmenter la projection du navire, il est visible que la force qu'exercera chaque cheval diminuera, & que, par conséquent, la vitesse de l'attelage augmentera.

Formules pour le
hallage en montant.

471. L'équation que nous venons de donner, nous fournit la solution de toutes les questions qu'on peut proposer sur le hallage. Appliquons-là d'abord au cas de la remonte, nous aurons:

$$1^{\circ}. n = \frac{m \cdot s}{f} v' \frac{1}{1 + v'}$$

Cette formule nous fait voir que pour connoître le nombre de chevaux, il faut multiplier le carré de la somme des vitesses de l'attelage & du courant, par la projection & le carré du sinus de l'angle d'impulsion; diviser le produit par la force d'un cheval, & multiplier le quotient par la quantité $\frac{1}{2}$.

$$2^{\circ}. f = \frac{m \cdot s}{n} v' \frac{1}{1 + v'}$$

* D'où l'on conclut que pour avoir la force d'un cheval, il faut multiplier la projection par le carré du sinus de l'angle d'impulsion & par celui de la somme des vitesses de l'attelage & du courant; diviser le produit par le nombre de chevaux & multiplier le quotient par $\frac{1}{2}$.

$$3^{\circ}. s = \frac{n f}{m \cdot v' \frac{1}{1 + v'}}$$

C'est-à-dire que, pour connoître la projection, on multiplier

pliera la force d'un cheval par le nombre de chevaux de l'attelage & on divisera par la quantité $\frac{1}{2}$ multipliée par le carré de la somme des vitesses de l'attelage & du courant, & par celui du sinus de l'angle d'impulsion.

$$4^{\circ}. v' = -v + \sqrt{\frac{nf}{ms^2}}$$

Donc si l'on veut connoître la vitesse de l'attelage, on multipliera la force d'un cheval par le nombre de chevaux; on divisera le produit par la projection multipliée par $\frac{1}{2}$ & par le carré du sinus de l'angle d'impulsion; on extraira la racine quarrée du quotient & on en retranchera la vitesse du courant.

$$5^{\circ}. v = -v' + \sqrt{\frac{nf}{ms^2}}$$

Par conséquent, pour avoir la vitesse du courant, on retranchera la vitesse de l'attelage de la racine quarrée de la formule précédente.

472. En appliquant l'équation au cas de la descente, nous aurons les cinq formules suivantes.

Formules pour le
ballage en descen-
dant.

$$1^{\circ}. n = \frac{ms^2}{f} \frac{v^2 - v'^2}{v^2}$$

Cette formule nous fait voir que, pour avoir le nombre de chevaux, il faut multiplier par la projection le quarré du sinus de l'angle d'impulsion & celui de la vitesse de l'attelage, diminuée de celle du courant, diviser le produit par la force d'un cheval, & multiplier le quotient par $\frac{1}{2}$.

$$2^{\circ}. f = \frac{ms^2}{n} \frac{v^2 - v'^2}{v^2}$$

C'est-à-dire que, pour avoir la force d'un cheval, il faut multiplier la projection par le carré du sinus de l'angle d'impulsion & par celui de la vitesse du convoi, diminuée de celle du courant; diviser le produit par le nombre de chevaux, & multiplier le quotient par $\frac{1}{2}$.

$$3^{\circ}. s = \frac{nf}{ms^2} \frac{v^2 - v'^2}{v^2}$$

D'où l'on conclut, que pour avoir la projection, il faut mul-

E e

multiplier la force d'un cheval, par le nombre de chevaux, & diviser le produit par la quantité $\frac{1}{2}$ multipliée par le carré du sinus de l'angle d'impulsion & par celui de la vitesse de l'attelage, diminuée de celle du courant.

$$4^{\circ}. v' = v + \sqrt{\frac{nf}{ma^2}}$$

Donc on aura la vitesse de l'attelage, en divisant par le carré du sinus de l'angle d'impulsion, multiplié par la projection prise $\frac{1}{2}$ fois, le produit de la force d'un cheval par le nombre des chevaux, & en ajoutant à la racine quarrée du quotient la vitesse du courant.

$$5^{\circ}. v = v' - \sqrt{\frac{nf}{ma^2}}$$

Par conséquent la vitesse du courant se trouvera, en retranchant de la vitesse de l'attelage la racine quarrée de la formule précédente.

Raisons pour lesquelles les rivières des pays de montagnes ne sont pas hal-lables.

43. Dans l'expression $ma^2s.v' + v$ de la résistance, lors de la remonte, on voit que plus v augmentera, plus la résistance s'accroîtra. Par conséquent, plus la rivière aura de vitesse ou de pente, plus le hallage deviendra difficile. Et puisque (161 & 178) les rivières ont plus de pente dans les pays de montagnes, que dans les pays de plaines, il s'ensuit que le hallage sera d'autant plus difficile, que le pays sera plus montueux.

La chose est prouvée par l'exemple du Rhône, de la Haute-Loire & de la Garonne.

Dans quel cas on doit renoncer au hallage.

44. De-là on peut déduire le cas où le hallage doit être abandonné. En effet, l'objet du hallage est de faciliter les transports & d'économiser sur les frais des voitures. Or, plus la vitesse du courant augmentera, plus la résistance $ma^2s.v' + v$ deviendra forte, & par conséquent, plus il faudra d'agens & de chevaux. Par toutes ces augmentations, on sent qu'il y aura enfin un terme où il sera indifférent pour les frais, que le transport se fasse par eau ou par terre, & au-delà duquel il sera

moins coûteux d'opérer ce transport par roulage, que par hallage. On trouvera ce terme de la manière suivante.

1°. On évaluera, par les formules du n. 471, le nombre de chevaux à employer & celui des agens & conducteurs, l'espace qu'ils pourront parcourir dans un tems déterminé & le nombre de jours qu'ils seront en route. D'où l'on connoîtra les frais de transport par le hallage.

2°. Le poids des marchandises étant censé connu, on évaluera facilement les frais de leur transport par le roulage.

3°. Si les frais, par eau, sont moins forts que par terre, il faut préférer le hallage. Il faudra même lui donner la préférence dans le cas de l'égalité, à cause que, dans ce cas, on procure des chevaux à l'agriculture & qu'on ne dégrade pas les rourres. Mais lorsque les frais par eau sont sensiblement plus forts que ceux par terre, il n'y a plus à hésiter, & le hallage doit être abandonné.

C'est pour cette raison que jamais on n'a entrepris de hallage pour remonter certaines rivières très-rapides, telles que la Durance, &c.

475. Dans l'équation générale $nf = ma's.v' + v$, on voit aussi que, si la vitesse v du courant diminue, le second membre diminuera aussi, & que, par conséquent, le premier membre subira la même diminution. D'où l'on conclut que le hallage de remonte deviendra d'autant plus facile, & conséquemment, d'autant moins coûteux, que la vitesse du courant ou la pente (170) sera moins considérable. Donc, puisque (160 2°.) dans les pays de plaines, le fond n'est pas en gravier, & que, par conséquent (176), la pente y diminuera, le hallage y deviendra plus facile.

Le hallage est facile sur les rivières des pays de plaines.

Ainsi les rivières des pays de plaines étant plus propres au hallage de remonte que celles des pays de montagnes, doivent procurer aussi de plus grands avantages au commerce. On en a

E e ij

La preuve dans la comparaison qu'on peut faire de la Seine & de ses affluens avec le Rhône.

Canaux latéraux à substituer aux rivières trop rapides.

476. Puisqu'il est avantageux, pour le hallage, que le courant ait le moins de pente possible, il suit qu'on peut améliorer celui des rivières qui ont trop de rapidité, comme le Rhône, la Haute-Loire & la Garonne, en leur substituant des canaux latéraux dont la pente sera telle qu'il conviendra de la leur donner pour faciliter les transports, & dont les chûtes qui en résulteront seront rachetées par des écluses. Ces sortes d'ouvrages réuniront beaucoup d'avantages que n'ont pas les rivières dont nous parlons. Car, outre que la pente y sera moindre, ils auront constamment la même profondeur d'eau, & le courant y aura toujours la même vitesse. D'ailleurs on y fera à l'abri des accidens des crues.

Il est donc très-essentiel, pour le hallage de remonte, de substituer des canaux latéraux, aux rivières qui ont trop de rapidité. Ces canaux doivent être regardés comme des rivières artificielles substituées aux rivières naturelles, & qui n'ont aucun des inconvéniens de ces dernières.

Cas où l'on peut, par barrage, rendre hallable une rivière.

477. Si l'on suppose qu'une rivière, dont la pente est trop forte pour le hallage de remonte, ait des bords assez élevés pour ne pas faire craindre les inondations, on peut diminuer cette pente & faciliter le hallage en barrant, par intervalles, son lit par des déversoirs (183 & 184). Dans ce cas, on produira des chûtes aux déversoirs, & il faudra les racheter par des écluses, ainsi que nous l'avons déjà dit au n. 444. Mais nous devons observer que ce moyen n'est praticable que sur les petites rivières. Car, lorsque les rivières sont considérables, les ouvrages seroient excessivement coûteux, & il vaudroit beaucoup mieux, sous tous les rapports, leur substituer des canaux latéraux (476).

Dans quel cas on peut employer le

478. Reprenons l'équation fondamentale, & appliquons-la au

cas du hallage de descente. Nous aurons $nf = ma's.v'-v$. Dans cette équation, si v' est $=v$, on aura $v'-v=0$, & par conséquent, $nf=0$; ce qui nous fait voir, que si la vitesse de l'attelage est égale à celle du courant, la force des chevaux sera inutile, & que celle du courant suffira.

hallage en descendant.

Si au contraire on a $v' > v$, alors $v'-v$ donnera une quantité positive, & nf aura une valeur déterminée. D'où l'on conclut que le hallage, en descendant, exige que la vitesse du courant soit moindre que celle des attelages.

Si l'on supposoit $v' < v$, $v'-v$ seroit négative & supposeroit que l'attelage détruit une partie $=v'$ de la vitesse du courant. Mais ce cas n'a jamais lieu.

479. Si la pente d'une rivière est compatible avec le hallage, mais que la profondeur des eaux y soit insuffisante, on pourra augmenter cette profondeur & rendre la rivière parfaitement hallable, en rétrécissant son lit par intervalles & en se conformant à ce que nous avons dit, à ce sujet, dans la section précédente.

Ce qu'il faut faire lorsqu'on la rivière n'a pas assez de profondeur d'eau.

480. Il suit de là, que (475) toutes les rivières en pays de plaines, n'ayant qu'une pente propre au hallage, peuvent être rendues hallables lorsqu'elles ne sont pas flottables; & qu'étant déjà hallables, le hallage peut y être considérablement augmenté, en recevant des barques qui prennent une plus grande hauteur d'eau.

Conséquence essentielle pour les rivières des pays de plaines.

Cette conséquence est essentielle pour une infinité de rivières de la France & en particulier pour plusieurs des affluens de la Seine.

SECTION III

De la Flottaison des Rivières.

C'est où la rivière
ne sera que flottable.

481. Si une rivière n'a pas assez de profondeur d'eau pour les bateaux, mais qu'elle en ait assez pour les radeaux (435), ou si, ayant assez de profondeur pour les bateaux, elle a trop de pente pour le hallage (474), elle sera seulement flottable.

Flottaison des ra-
deaux.

482. La flottaison consiste à livrer à l'action du courant un assemblage de corps réunis sous la forme de radeaux ou de trains de bois & à le laisser flotter sur la surface des eaux qui l'entraîne. Par où l'on voit qu'il y a cette différence essentielle entre le hallage & le flottage: c'est que le premier se fait ordinairement en remontant & en s'opposant au courant, au lieu que le second n'a lieu qu'en descendant & par l'action du courant.

Flottaison à pièces
perdus.

483. Quelquefois le flottage se fait à pièces perdues. Cela arrive lorsque les pièces ne sont pas assemblées en radeaux ou en trains. Dans ce cas, il est essentiel que les pièces soient spécifiquement plus légères que l'eau: car, sans cette condition, elles ne flottaient pas & descendroient au fond. Dans le cas, au contraire, où elles forment des radeaux, il faut que le système pèse moins qu'un pareil volume d'eau. Par conséquent, dans un radeau ou train de bois, il peut y entrer des matériaux plus pesans que l'eau, pourvu que le reste compense cet excès de poids. C'est par cette raison, que les radeaux composés de bois légers, tel que le sapin, peuvent servir à transporter diverses marchandises plus pesantes.

Tout corps, ou sys-
tème de corps flot-
tans, ne doit jamais
toucher le fond.

484. Nous avons vu (439 & 465) que, dans les rivières navigables & flottables, la profondeur des eaux régle ce

des navires. De même aussi, dans les rivières flottables, la profondeur des eaux détermine la hauteur soit des radeaux, soit des trains de bois qu'on doit faire flotter. En général on peut regarder comme principe que *tout corps ou système de corps, qui doit être transporté par le moyen des eaux, ne doit jamais toucher le fond.*

485. Il suit de là, que, puisqu'il est avantageux qu'un radeau ou un train quelconque flottant, ait le plus de hauteur possible, il est aussi avantageux *qu'une rivière flottable ait la plus grande profondeur d'eau possible.* En conséquence, on doit faire en sorte d'augmenter cette profondeur, en détruisant les obstacles qui la diminuent.

Conséquence qui en résulte pour la flottaison.

486. *La trop grande largeur est nuisible au flottage.* Car plus la largeur augmente, plus la profondeur des eaux diminue. Donc (484) les radeaux & les trains y auront moins de hauteur; ce qui (485) est désavantageux.

Un lit trop large nuit au flottage.

487. *La division d'une rivière en plusieurs branches est un obstacle à la flottaison.* La chose est évidente. Car les branches prises séparément auront moins de profondeur d'eau que si elles étoient prises collectivement : d'ailleurs cela est prouvé par l'expérience.

Il en est de même : 1°. de la division des rivières.

488. *La diminution du volume d'eau d'une rivière est nuisible à sa flottaison.* Car cette diminution en amène une dans la profondeur. C'est pour cette raison, que dans la saison des basses eaux, beaucoup de rivières cessent d'être flottables.

2°. De la diminution du volume d'eau.

489. *Les gros quartiers de pierre qui sont arrêtés dans le lit d'une rivière (108) en gênent la flottaison.* Car ces pierres qui saillent au-dessus du fond de la rivière, diminuent en ces endroits la profondeur des eaux, & forment, pour ainsi dire, des écueils dans le courant.

3°. Des gros quartiers de pierre.

490. *Les chûtes ou cataractes sont contraires à la flottaison.* Soit ABCD (fig. 45) le fond du lit d'une rivière qui a une cataracte en BC. Lorsque le radeau E sera arrivé à la chute, il prendra

4°. Des chûtes ou cataractes.

la position F qui pourra lui faire toucher le fond & peut-être l'y faire échouer. Mais, dans tous les cas, sa position inclinée pourra nuire aux conducteurs & aux marchandises.

La flottaison exige : 1°. qu'on rétrécisse le lit des rivières.

491. La première chose à faire pour assurer & faciliter la flottaison d'une rivière, est d'en rétrécir & d'en réduire le lit, suivant le système que nous avons prescrit aux n. 414 & 428. Par ce moyen, 1°. la profondeur d'eau augmentera ; 2°. il n'y aura point de division ; 3°. on gagnera du terrain à l'agriculture.

2°. Qu'on atténue les gros quartiers de pierre.

492. Les pierres saillantes (489) doivent être atténuées à la poudre. Ainsi décomposées & divisées, les éclats seront entraînés par le courant, ou enterrés (108) dans le gravier. Mais, dans l'un & l'autre cas, ils ne gêneront plus la flottaison.

3°. Qu'on détruise les cataractes.
Fig. 45.

493. Les cataractes doivent pareillement être détruites par l'action de la poudre. Ainsi, dans la figure 45, la partie ACB devoit être enlevée pour racheter la cascade EC, par le plan incliné AC, qui fait, avec la partie restante CD du lit, un angle ACD beaucoup plus obtus que l'angle BCD.

Avantages qui résulteront de ces opérations pour la flottaison.

494. En employant ces moyens, on voit :

1°. Qu'une rivière, qui souvent n'est pas flottable, soit par sa trop grande largeur, soit par les îles qui se forment dans son lit, quoiqu'elle ait d'ailleurs un volume d'eau suffisant, deviendra constamment flottable.

2°. Qu'il en sera de même d'une rivière dont le volume d'eau suffit au flottage, mais dont le lit est barré par des chûtes, ou obstrué par des rochers.

3°. Qu'une rivière, qui, par ses divisions, n'est flottable qu'une partie de l'année, peut le devenir sans interruption.

4°. Enfin qu'une rivière, qui n'étoit flottable dans aucun tems, peut le devenir pendant les mois pluvieux de l'année.

C'est ce que nous avons déjà dit en passant au n. 438.

Avantages qui en résulteront pour l'Etat.

495. En assurant ainsi la flottaison des rivières, il en résulteroit de très-grands avantages pour l'Etat, en effet :

1°.

1°. Les rivières dont nous parlons, ayant beaucoup de pente, sont toujours (160. 1°.) dans des pays de montagnes. Or c'est particulièrement des montagnes que nous viennent les bois de charpenne, soit civile, soit navale ; on pourroit donc se les procurer, avec bien plus de facilité, par le flottage, que par le roulage toujours fort difficile dans ces sortes de pays où les chemins manquent assez souvent.

2°. Par la même voie, l'exportation des ouvrages d'industrie & du superflu des denrées de ces pays se feroit à bien moins de frais par radeaux, ce qui seroit un avantage pour le commerce.

496. Il y a néanmoins des cas où il est à propos de substituer à la flottaison d'une rivière, un canal latéral de hallage, tel que ceux dont nous avons parlé au n. 476. Si, par exemple, les deux extrêmes de ce canal peuvent être considérés comme deux points centraux qui réunissent chacun un commerce fort étendu, il n'y a pas à hésiter sur la construction d'un pareil canal. On pourroit, d'après cela, construire un canal de hallage latéral au Rhône depuis Genève jusqu'à Lyon. Car Genève seroit regardé comme l'entrepôt général des denrées & des marchandises de la Suisse & du Mont-Blanc ; tandis que Lyon seroit celui des denrées & des marchandises de toute la France.

Ces où l'on doit substituer à la rivière un canal latéral de hallage.

Mais lorsqu'il n'y a pas un certain équilibre entre les masses de commerce dont les deux points extrêmes sont susceptibles, un pareil canal ne doit jamais être entrepris. C'est pour cette raison qu'il seroit absurde de construire un canal de hallage latéral à la Durance, pour faire communiquer le département des Bouches-du-Rhône avec les départemens des Hautes & Basses-Alpes ; car le premier doit être regardé, par rapport à Marseille, comme le centre d'un commerce immense, tandis que les deux autres, par leur situation & la nature des lieux, ne présentent rien qui mérite d'entrer en parallèle avec les avantages dont jouit le départe-

ment des Bouches-du-Rhône. Par conséquent il n'y auroit aucun échange qui valût la peine d'un canal aussi coûteux que le seroit celui dont nous parlons.

SECTION IV.

De la Navigation intérieure de la France.

Principe d'après lequel on doit opérer pour la navigation intérieure.

497. DEPUIS long-tems on ne cesse de parler de la navigation intérieure de la France. Mais jusqu'à présent il paroît qu'on n'a pas encore précisé l'idée qu'on doit attacher à un pareil projet. Cependant il est très-essentiel d'être d'accord sur la chose avant de discuter les moyens d'exécution. On ne nous saura donc pas mauvais gré de donner nos idées sur cet important objet, ainsi que sur tout ce que nous avons traité dans cet ouvrage; nous n'avons sur celui-ci en particulier qu'un seul principe dont nous ne nous éloignerons jamais. Ce principe consiste à *n'exécuter que les travaux d'absolue nécessité & à employer les moyens les plus simples & les moins coûteux.*

Avantages qu'a la France pour effectuer la navigation intérieure.

498. Il seroit peut-être difficile de rencontrer sur la surface du globe un pays plus favorisé par la nature, du côté des rivières. Les Alpes, les Pyrénées, les montagnes des départemens formant la ci-devant Auvergne, nous fournissent le Rhône, la Garonne, l'Adour, la Loire & une infinité de rivières d'un ordre inférieur; tandis que les masses élevées de la ci-devant Bourgogne & de la ci-devant Franche-Comté nous donnent la Seine, la Meuse, la Moselle, la Saône &c. La plus grande partie de ces rivières se dirigent de l'Est à l'Ouest, & portent leurs eaux dans l'Océan; quelques-unes se dirigent du Sud au Nord. Le Rhône seul & ses affluens prennent leur direction du Nord au Sud & vont se jeter dans la Méditerranée; par où l'on voit

que, par le moyen de toutes ces rivières, l'intérieur de la France peut communiquer avec l'Océan français, la mer d'Allemagne & la Méditerranée.

499. D'après ce que nous avons dit (45 & 51. 1^o.), les rivières prennent leur source dans les montagnes. Leur lit pris depuis leur source jusqu'à la mer, forme (179) une courbe asymptotique ; c'est-à-dire que leur pente est à son *minimum*, à leur embouchure, & qu'elle augmente continuellement, en remontant vers leur source (178).

Les rivières sous le rapport des transports, ont trois parties remarquables.

Il arrive de là que les rivières, considérées relativement aux transports, ont trois parties remarquables.

La première de ces parties est celle où elles n'ont que le degré de pente requis par la navigation à la voile. Cette partie est aisée à distinguer, car (441 & 442) le fond ne contient que du sable & du limon. Si elle contient du gravier, la pente ne doit pas excéder 3 pouces & demi sur 100 toises de longueur, & elle est toujours contiguë à la mer (103 & 251).

La seconde partie suit immédiatement la première, en remontant vers la source ; c'est celle dont la pente, augmentant au-delà de 3 pouces & demi sur 100 toises (441), imprime aux eaux un degré de vitesse, & conséquemment un degré de force qui ne peut être surmonté que par le halage. Or, physiquement, cette partie n'auroit pas de limites & absorberoit même la troisième dont nous allons parler, puisqu'à la rigueur, on peut indéfiniment augmenter le nombre des chevaux de trait : mais on doit les fixer moralement & par le parallèle des frais de transport par eau & par terre, conformément à ce que nous avons dit précédemment (474).

La troisième partie commence là où finit la seconde, & se propage en remontant jusqu'à la source. Elle est exclusivement affectée à la flottaison, à cause de la grande pente du lit (178) & de la rapidité du courant qui en est l'effet (170).

500. Nous avons dit (484) que tout corps ou système de corps

F f ij

qui doit être transporté par le moyen des eaux, ne doit jamais toucher le fond. D'où il suit, qu'avec la pente relative à la navigation à la voile, au hallage & à la flottaison, il faut encore une certaine profondeur d'eau.

Nous avons vu (457 & 458) les moyens à employer pour se procurer cette profondeur dans la première partie du lit des rivières, & (479) que ces mêmes moyens sont applicables à la seconde partie. Quant à la troisième partie, nous avons dit (486) & 494) ce qu'il convenoit de faire pour le même objet.

501. Enfin nous avons dit (451), que par le moyen d'un canal, on éluderoit les obstacles inséparables de l'embouchure des rivières dans la Méditerranée (476); que le même moyen faciliteroit beaucoup le hallage dans la seconde partie du lit des rivières, & (496) qu'on pouvoit aussi, dans certains cas, employer le même moyen de canaux latéraux sur la troisième partie.

502. Supposons donc, 1°. que par les moyens cités (500 & 501), on perfectionne la navigation & le hallage de toutes les rivières de la France qui en seront susceptibles, tant par leur pente que par le volume de leurs eaux; 2°. que, dans le cas où le volume d'eau seroit insuffisant, on y supplée, soit par des canaux particuliers, soit par des déversoirs; 3°. qu'on substitue même le hallage à la flottaison par des canaux latéraux. Il est certain que, dans cette hypothèse, toutes les rivières de l'Etat auroient reçu tout le degré de perfection possible, relativement à la navigation intérieure; car il est visible qu'alors il n'y en auroit aucune qui ne pût être regardée comme un canal qui seroit, ou navigable à la voile, ou hallable.

Des grandes vallées de la France.

503. Nous avons vu (54) que les eaux pluviales avoient sillonné, de vallées, les continens & les îles. Ce sont les endroits les plus bas de ces vallées qui sont occupés par les rivières. La France en contient cinq de la première grandeur & plusieurs d'un ordre inférieur. Celles de la première grandeur sont les

les vallées du Rhin, du Rhône, de la Seine, de la Loire & de la Garonne. Les autres sont principalement celles de la Somme, de la Charente, de l'Adour, du Var. Enfin il y en a un grand nombre d'autres qui sont moindres que les précédentes & qui sont occupées par une foule de petites rivières dont nous venons de faire l'énumération. D'après le même n. 54, toutes ces vallées sont séparées les unes des autres par des chaînes de montagnes qui ont plus ou moins d'élévation, suivant les localités & les endroits où on les compare. Ce sont les crêtes ou lignes culminantes de ces chaînes qui forment la ligne de *marcation* de ces vallées.

504. Tout étant donc préparé & mis dans l'état mentionné au n. 502, la navigation intérieure, prise dans toute son extension, supposeroit encore deux choses. La première seroit des canaux de communication entre deux vallées consécutives & adjacentes, qui franchissent, soit par des écluses, soit par des percemens souterrains, les chaînes des montagnes qui les séparent. La seconde seroit de faire pareillement communiquer, par les mêmes moyens, soit avec les rivières, soit avec les canaux dont nous venons de parler, les principales villes qui se trouvent sur les côtes, ou dans l'intérieur, & qui n'ont pas de rivières particulières.

En quel consisteroit la navigation intérieure, prise dans toute son extension.

Tel seroit le plan de la navigation intérieure, en mettant à contribution toutes les rivières que la nature nous a données, & tel est celui que bien des personnes, animées du bien public, se sont proposé. Nous ne pouvons pas nous dissimuler, en effet, que, si un pareil plan pouvoit recevoir son exécution, la France ne devînt l'état le plus florissant de l'univers : car les canaux si vantés, soit de la Chine, soit de la Lombardie, n'auroient rien qui pût en approcher. Mais ce n'est pas tout de faire des projets, il faut encore qu'ils soient exécutoires. Nous allons donc examiner si celui dont il s'agit est susceptible d'exé-

cution; & , dans le cas de la négative, de quelle manière il doit être amendé pour pouvoir être exécuté.

Rapports sous lesquels le bien public exige qu'on envisage les projets.

505. Lorsqu'une compagnie financière entreprend un ouvrage, il faut que le produit annuel qu'elle en percevra, fournisse à tous les frais d'entretien & de régie, & que, de plus, elle trouve l'intérêt de ses fonds à un denier assez haut, pour que, dans un tems déterminé, elle puisse se rembourser de toutes ses avances & des intérêts ordinaires y relatifs, & qu'après cette époque, tout soit bénéfice pour elle : c'est le seul calcul qui serve de base à ses spéculations à cet égard, & elle n'en fait point d'autre. Le desir d'opérer la prospérité publique, motif qu'on ne cesse de mettre en avant suivant l'usage, n'y entre ordinairement pour rien; l'intérêt particulier en est seul le mobile. Au contraire, lorsque le gouvernement se charge de l'exécution d'un projet, l'intérêt public en est toujours l'ame & la cause première. Or, l'intérêt public peut alors être envisagé sous quatre rapports, savoir : 1°. Lorsque le projet est utile au commerce de la généralité ou d'une grande partie de l'état; 2°. lorsqu'étant circonscrit pour une contrée déterminée, il peut produire avec usure l'intérêt des fonds; 3°. lorsqu'il peut améliorer, soit le sol, soit le commerce d'un pays, & procurer à l'Etat une augmentation considérable de revenus, résultante des impositions tant directes qu'indirectes; 4°. enfin, lorsque le pays, supposé d'ailleurs très-circonscrit, étant mal-sain par des marais, le projet tendroit à y rendre l'air salubre.

Nous allons examiner successivement chacun de ces rapports.

Dans quels cas le gouvernement doit se charger de l'exécution de projets.

506. 1°. Lorsqu'un projet est utile au commerce de la généralité ou d'une grande partie de l'Etat, il n'y a aucun doute que le gouvernement ne doive prendre les moyens de l'exécuter; car l'objet d'un bon gouvernement doit être le bien général, & à défaut, celui du plus grand nombre.

2°. Lorsque le projet étant circonscrit pour une contrée déterminée, il peut produire, avec usure, l'intérêt des fonds; le gouvernement ne doit pas hésiter non plus à le mettre à exécution; car, dans ce cas, le gouvernement peut se regarder comme une compagnie financière qui a pour objet de placer avantageusement ses fonds. Or alors il en résulte nécessairement un bénéfice pour l'Etat.

3°. Le même avantage a également lieu pour l'Etat si, par l'amélioration, soit du sol, soit du commerce d'une contrée, il en résulte une augmentation de contributions, soit directes, soit indirectes, qui excède l'intérêt des fonds d'exécution. Par conséquent il est visible que l'Etat ne doit pas rejeter un projet de cette nature.

4°. Enfin, lorsqu'il s'agit de rendre salubre l'air d'une contrée, on ne peut pas mettre en problème si le gouvernement doit s'en occuper, quand même il placeroit ses fonds avec perte, car nous sommes tous membres de la grande famille de l'Etat. Or, si dans une famille il y a une partie souffrante, l'autre partie doit naturellement venir à son secours, & faire pour cela tous les sacrifices que l'humanité exige.

Rapportons à présent, à ces motifs, les diverses parties qui doivent former l'ensemble du projet de la navigation intérieure telle que nous l'avons présentée ci-dessus (502 & 504).

507. La navigation de l'embouchure & de la première partie (499) de toutes les rivières déjà navigables, par le volume de leurs eaux, est sans contredit un objet d'utilité générale, puisque c'est par le moyen de ces rivières que les marchandises, venant de l'étranger, peuvent pénétrer dans l'intérieur, sans versement préliminaire. Ainsi, sous ce rapport, la navigation des grandes rivières, telles que le Rhône, l'Adour, la Garonne, la Charente, la Loire, la Seine, la Somme & l'Escaut, doivent spécialement fixer l'attention du gouvernement; & comme il est très-intéressant, pour la prospérité publique, d'économiser

La navigation des grandes rivières doit fixer l'attention du gouvernement.

dans les frais de transport, il n'est pas douteux que l'Etat ne doive reculer, le plus qu'il sera possible, les limites de cette navigation, en augmentant la profondeur des eaux par les rétrécissemens prescrits dans la 1^{re} section.

Mais, dans ces opérations, on ne doit pas perdre de vue (445) que la navigation à la voile exige une certaine largeur de la part des rivières : d'où l'on doit conclure qu'une pareille tentative seroit inutile & déplacée sur un grand nombre de rivières d'un ordre inférieur, dont le volume d'eau est peu considérable, & auxquelles on ne pourroit procurer la profondeur requise par la navigation à la voile, sans terrécir le lit au-delà des bornes.

Une autre observation vient à l'appui de ce que nous disons. Nous avons vu (496) qu'il falloit établir des communications par eau entre les communes qu'on pourroit regarder comme des centres d'un commerce étendu. La plupart des grandes communes ont cet avantage. Or, elles sont ordinairement situées sur les rivières navigables dans la partie inférieure de leur cours. Par conséquent, l'intérêt du commerce exige que sur ces rivières, on pousse la navigation à la voile le plus loin possible (506 1^o).

Dans quel cas l'État doit favoriser le hallage des rivières, comme partie de la navigation intérieure.

508. Nous devons distinguer le hallage des grandes rivières dont nous venons de parler, du hallage des petites; & dans ce dernier, nous devons encore mettre une différence entre le hallage des rivières des pays de plaines, & celui des rivières des pays de montagnes.

Les grandes rivières ayant toujours un cours fort étendu (58), le hallage doit y être poussé le plus avant qu'il sera possible; & dans le cas où la pente seroit trop forte, il est à propos d'employer (476) des canaux latéraux convenablement soutenus, & dont les chûtes soient rachetées par des écluses. Cependant il n'en faudroit pas conclure qu'on doit porter ces canaux jusqu'à la source, car cette partie se trouvant ordinairement dans les montagnes

montagnes (55), nous verrons bientôt que de pareilles entreprises y seroient de la plus grande inutilité : ainsi, à cet égard, le hallage doit se terminer à la dernière commune centrale de commerce, ou au canal qui fait communiquer cette rivière avec celle de la vallée voisine (504). Par où l'on voit que sur les grandes rivières, le hallage, tel que nous venons de le décrire, mérite d'être pris en considération par le gouvernement (506. 1°.).

Le hallage des petites rivières des pays de plaines mérite aussi une attention particulière de la part du Gouvernement, & cela, par les raisons suivantes. 1°. Ces rivières (160. 2°. & 175) ayant peu de pente, leur lit servira de canal. 2°. L'augmentation de profondeur s'y fera à peu de frais, par l'éloignement des ouvrages de rétrécissement (458 2°.). 3°. La plupart de ces rivières, se dégorgeant dans les rivières du premier ordre, en augmenteront le commerce & les avantages. 4°. Quand même elles se jetteroient directement dans la mer, le commerce des pays situés sur leurs cours, pourroit, par le cabotage, le long des côtes, & souvent même par des canaux particuliers, se lier avec celui des grandes rivières. 5°. Les pays de plaines sont ordinairement plus peuplés & ont plus de richesses territoriales & industrielles que ceux de montagnes : par conséquent, il est toujours avantageux de leur donner un débouché. 6°. La facilité de l'exportation fait diminuer le prix des denrées & des marchandises. 7°. Le roulage fatiguerait moins les routes & entraînerait moins de dépenses. 8°. Enfin on restitueroit beaucoup de bras & de chevaux à l'agriculture.

Le hallage des petites rivières des pays de montagnes n'a pas, à beaucoup près, les mêmes avantages, & ne doit pas obtenir la même protection de la part du Gouvernement. 1°. Leur pente excessive (160. 1°. & 175) exigerait des canaux latéraux avec écluses (476). 2°. Outre que ces canaux seroient fort coûteux, ils seroient souvent exposés à être dégradés par des tor-

rens qui descendent des montagnes. 3°. Les pays de montagnes sont généralement peu peuplés, & les habitans, y étant rarement à leur aise, y ont peu de superflu. 4°. Par la même raison, il s'y fait peu de consommation de marchandises étrangères. 5°. Enfin le point central n'y jouit jamais d'un commerce assez étendu, pour former un terme de navigation (496).

D'où il est aisé de conclure (506 1°.) que le hallage, considéré relativement à la navigation intérieure de la France, ne peut avoir pour objet, d'une part, que les grandes rivières, prises depuis l'endroit où la navigation à la voile cesse, jusqu'aux canaux qui feront communiquer deux vallées voisines ; & de l'autre, que les petites rivières des pays de plaines.

Venons à présent à la partie de la flottaison.

Quelles sont les rivières dont la flottaison doit être regardée comme faisant une partie de la navigation intérieure.

509. Nous distinguerons encore la flottaison des rivières des pays de plaines, de celles des pays de montagnes.

La première tient au système général de la navigation intérieure, par les raisons suivantes. 1°. Elle fait la suite du hallage de ces rivières. 2°. Elle facilite le transport de divers objets, aux endroits de dépôts pour le chargement des bateaux. 3°. Elle procure sur-tout des bois de chauffage essentiellement nécessaires aux grandes communes inférieures. 4°. Quoique ces rivières aient peu de profondeur d'eau, elles en ont néanmoins assez généralement, sous une profondeur convenable, pour recevoir des bateaux fort plats qui sont très-utiles pour les transports. A ces raisons, nous pouvons ajouter les quatre dernières, relatives au hallage de ces mêmes rivières, & que nous avons détaillées au n°. précédent. Ainsi cette partie est un rameau de la navigation générale de l'intérieur, & par conséquent, elle ne doit pas être étrangère au gouvernement.

La seconde mérite les regards de la Nation, lorsqu'elle peut procurer des bois de charpente, soit navale, soit civile ; mais ce cas excepté, on ne voit pas à quoi elle seroit utile. En effet, nous l'avons déjà dit (508), ces pays sont peu peuplés, & les

habitans y sont peu aisés; rarement ils ont du superflu: en procurant même un débouché par eau à ce superflu, on provoque la destruction des forêts, pour faire des radeaux. Or, nous avons vu (146 & 152) les désastres qui en résulteroient.

Ainsi, dans le système de la navigation intérieure, il ne doit y entrer que la flottaison des rivières en pays de plaines, & celle des rivières des pays de montagnes, lorsqu'on en peut tirer des bois de charpente civile ou navale (506. 1°.); ce cas excepté, elle ne doit pas fixer l'attention de la Nation.

510. Concluons donc de tout ce que nous venons de dire, que, pour opérer la navigation intérieure de la France, il faut :

En quoi consiste réellement la navigation intérieure.

1°. Par des canaux de navigation joindre les principales rivières de l'Etat, soit entr'elles, soit avec les points centraux de commerce.

2°. Assurer la navigation à la voile de ces rivières à leur embouchure, & la pousser aussi loin vers leur source, que peuvent le permettre leur pente & leur volume d'eau.

3°. Faciliter leur halage, soit dans leur propre lit, quand elles ont peu de pente, soit par des canaux latéraux, lorsque cette pente est considérable, depuis le terme de la navigation à la voile, jusqu'aux canaux de communication entre deux vallées adjacentes.

4°. Pousser aussi, le plus loin possible, le halage & la flottaison de toutes les rivières des pays de plaines, soit qu'elles se jettent dans les grandes rivières, soit qu'elles se rendent directement à la mer.

5°. Enfin, effectuer, ou faciliter la flottaison des rivières des pays de montagnes, lorsqu'elles peuvent fournir des bois de charpente, soit civile, soit navale.

Il nous sera aisé, d'après ces principes, de fixer nos idées sur la navigation intérieure, & de faire voir en quoi consistent les ouvrages à exécuter. Pour cela, nous allons puiser, dans le rapport que le citoyen Marragon a fait à la Convention natio-

nale, le 24 fructidor de l'an 3, les matériaux qui se rapportent à cet objet. Nous suppléerons à quelques omissions qu'il y a faites, par nos propres observations, & nous élaguerons de son ouvrage tout ce qui n'entre pas dans notre plan.

Nous posons, en principe, que la navigation dont il s'agit doit être entièrement intérieure, & , par conséquent, absolument indépendante de la navigation maritime; car il faut que, dans le cas d'une guerre sur mer, les diverses parties de l'Etat puissent communiquer entr'elles par eau.

Communication de
Marseille avec Bor-
deaux & Bayonne.

511. La navigation, dans le Midi, doit se diriger de l'Est à l'Ouest: ses termes centraux seront Marseille à l'Est, Bordeaux & Bayonne à l'Ouest.

1°. De Marseille, on doit aboutir à l'étang de Berre, près de Marignanne, par le moyen d'un canal qui passeroit au Rove, où seroit placé le point de partage, & qui seroit alimenté par le canal à dériver de la rivière d'Arc à Langele, décrété en notre faveur, le 21 mai 1791.

2°. De l'étang de Berre, près de Marignanne, on passeroit à Marrigues, & on se rendroit au port de Bouc, par l'étang & par les canaux de Martigues.

3°. Du port de Bouc, on se rendroit au Rhône pris à Arles, par le moyen d'un canal navigable & alimenté par celui des Alpines, ci-devant de Boisgelin, dont nous avons déjà parlé au n. 452, & dont nous avons dressé les plans par ordre des ci-devant états de Provence.

4°. Du Rhône pris à Arles, on remonteroit le fleuve jusqu'à la pointe de l'isle de Camargue, & ensuite on descendroit le petit Rhône jusques vis-à-vis Saint-Gilles.

5°. De cet endroit, on se rendroit au canal de Saint-Gilles à Aigues-Mortes, par un canal particulier à construire, d'environ 1200 toises de longueur.

6°. De Saint-Gilles, on aboutira à Aigues-Mortes par le canal qui communique du premier de ces endroits au second,

& qui fait partie de celui projeté d'Aigues-Mortes à Beaucaire.

7°. D'Aigues-Mortes, on arrivera à Cette, en passant successivement par le canal de la Radelle, l'étang de Miaugnio, le canal des Étangs & celui de la Peyrade.

8°. De Cette, par le canal du Midi, ci-devant de Languedoc, on aboutira à la Garonne prise à Toulouse.

9°. De Toulouse, on arrivera à Bordeaux, en suivant le courant de la Garonne.

Mais si, de Bordeaux, il falloit remonter cette rivière jusqu'à Toulouse, on éprouveroit les plus grands retards par la rapidité des eaux. C'est pour cette raison que (476), depuis l'endroit où la pente de la rivière commence à être trop forte pour le ballage jusqu'à Toulouse, il faut nécessairement exécuter un canal latéral dont les chûtes seront rachetées par des écluses.

10°. Enfin, pour aboutir à Bayonne, arrivé à Aiguillon, près de l'embouchure du Lot, on entreroit dans le canal projeté depuis cet endroit jusqu'au Midon, pris à Mont-de-Marsan; d'où, par la voie du Midon, qui seroit par-tout rendu hallable par les moyens indiqués aux n. 476 & 479 respectivement, on arriveroit à l'Adour, &, par cette dernière rivière, à Bayonne.

Par où l'on voit que, par cette route, tous les départemens du Midi pourroient facilement, & par la navigation à la voile, ou par le hallage, communiquer entr'eux.

§ 12. La vallée du Rhône & celle de la Saône & de ses affluens, combinées avec celle du Rhin, nous fournissent le moyen de faire communiquer directement Marseille avec tous les pays situés sur ce dernier fleuve, sur la Moselle, la Meuse & leurs affluens, & avec la Suisse & le Mont-Blanc.

1°. De Marseille à Arles, on suivroit la route tracée ci-dessus (§ 11. 1°. 2°. & 3°.).

Communication de
Marseille :
1°. Avec la vallée
du Rhin.

1°. D'Arles, on remonteroit le Rhône, à la voile (441), ou au hallage jusqu'à Beaucaire.

3°. De Tarascon à Avignon, on remonteroit le fleuve, au halage exclusivement.

4°. D'Avignon à Lyon, on suivroit un canal latéral à exécuter, à cause de la grande rapidité du courant (476).

5°. A Lyon, on entreroit, du Rhône, dans la Saône qu'on rendroit hallable (479) par-tout où elle n'auroit pas assez de profondeur, & on la remonteroit jusqu'à l'embouchure du Doubs.

6°. On rendroit pareillement le Doubs hallable (476 & 479) & on le remonteroit jusqu'aux environs de Mont-Belliard.

7°. En cet endroit, on quitteroit le Doubs pour entrer dans le canal de jonction de cette rivière & de celle d'Ill, par Val-dieu, canal projeté par le citoyen Bertrand, ancien inspecteur général des Ponts & Chaussées, & décrété sous la dénomination de *canal de l'Est*, par le moyen duquel on aboutiroit à la rivière d'Ill, & l'on entreroit dans la vallée du Rhin.

8°. On suivroit la rivière d'Ill, depuis l'issue du canal de l'Est jusqu'au-dessous de Strasbourg, où elle entre dans le Rhin. On auroit soin de la rendre hallable sur toute cette partie de son cours, par les moyens indiqués aux n. 476 & 479.

9°. Depuis l'embouchure de l'Ill, on suivroit le Rhin jusqu'à la fin de son cours, en ayant soin de lui substituer un canal latéral avec écluses (476), dans toute la partie où il y auroit trop de rapidité pour la remonte.

a°. Avec la vallée de la Moselle.

Pour établir la communication entre la vallée de la Saône & celle de la Moselle;

10°. On rendra (476 & 479) la Saône hallable, & on la remontera jusqu'à Jonvelle.

11°. En cet endroit, on entreroit dans le canal projeté de communication entre la Saône & la Moselle.

12°. En sortant de ce canal, on entreroit dans la Moselle, qu'on rendroit ballable par les moyens indiqués (476 & 479) jusqu'à son embouchure dans le Rhin à Coblenz, aux endroits où elle ne le feroit pas.

Pour établir la communication entre la vallée de la Saône & celle de la Meuse;

1°. Avec la vallée de la Meuse.

13°. Arrivé à Toul, on quittera la Moselle pour entrer dans le canal projeté de Toul à Pagny, & destiné à faire communiquer cette rivière avec la Meuse.

14°. A Pagny, on entrera dans la Meuse, qu'on suivra jusqu'à son embouchure dans le Rhin, & qu'on aura soin (476 & 479) de rendre hallable, par-tout où les localités l'exigeront.

Enfin, pour établir la communication entre Lyon & le lac de Genève;

4°. Avec la Suisse & le Mont-Blanc.

15°. On remontera le Rhône jusqu'à la hauteur de Seissel, par un canal latéral (476).

16°. A la hauteur de Seissel, on entrera dans le canal projeté depuis cette commune jusqu'à Versoix, où l'on trouve le lac, par le moyen duquel on communiquera avec la Suisse & le département du Mont-Blanc.

Ainsi, 1°. par le Rhône, la Saône & le Doux; 2°. par le Rhin, la Moselle & la Meuse; 3°. par quelques canaux intermédiaires, on fera communiquer, entr'eux, tous les départemens de l'Est & du Nord, depuis Marseille jusqu'à l'embouchure de l'Escaut.

§ 13. Lions, par un canal, la vallée du Rhône à celle de la Loire, & nous établirons une communication entre Marseille & Nantes. En effet :

1°. De Marseille, on aboutira à Châlons-sur-Saône, par la route indiquée ci-dessus (§ 12. 1°. & 5°).

Communication de Marseille avec Nantes.

2°. A Châlons, on entrera dans le canal en exercice, dit

canal du Centre, connu ci-devant sous le nom de canal de Charolais, & l'on aboutira à la Loire, prise à Digoin.

3°. De Digoin, on suivra la Loire jusqu'à Nantes & à Paimbœuf, en adoucissant, par-tout où il fera nécessaire, son halage, par les moyens indiqués (476 & 479).

Communication de
Marseille avec Paris
& la vallée de la
Seine.

§ 14. Par la même voie & par les canaux de Briare & d'Orléans, Marseille communiquera avec Paris, Rouen, & tous les pays situés sur la Seine & sur ses affluens.

1°. On arrivera à Digoin par la route prescrite ci-dessus (513.
1°. & 2°).*

2°. De Digoin, par la Loire, ou par le canal latéral (476), on aboutira au canal de Briare.

3°. Par le canal de Briare on arrivera à la Seine.

4°. De ce dernier point, on se rendra à Paris, Rouen, &c.

Communication de
Marseille avec la val-
lée de la Somme.

§ 15. C'est encore par la même route, que Marseille communiquera avec la vallée de la Somme.

1°. Par la voie prescrite au n. précédent, on arrivera à la rivière d'Oise.

2°. On remontera l'Oise jusqu'à Chauny.

3°. On passera de la vallée de la Seine, à celle de la Somme, par le canal en exercice de Chauny à Saint-Quentin.

4°. En sortant de ce canal, on entrera dans la Somme, par laquelle on communiquera avec Péronne, Amiens, Abbeville, &c.

Communication de
Marseille avec la val-
lée de l'Escaut, la
Belgique & la Hol-
lande.

§ 16. Enfin, en joignant, par un canal, la vallée de la Somme à celle de l'Escaut, Marseille communiquera avec la Belgique & la Hollande.

1°. Par le n. § 15. 1°. & 3°, on arrivera à la Somme.

2°. En finissant le canal commencé, du citoyen Laurent de Lyonne, on aboutira à l'Escaut à la hauteur de Cambrai.

3°. En perfectionnant la navigation de l'Escaut (476 & 479), on parviendra aux frontières de la Hollande.

§ 17. L'on voit par-là quels sont les moyens de faire com-
muniquer

muniquer Marseille, que nous devons regarder, comme premier point central du commerce, avec les vallées de la Garonne, du Rhône, du Rhin; de la Loire, de la Seine & de la Somme. Mais ce n'est pas tout; il faut encore procurer le même avantage à Bordeaux, autre point central essentiel. Cette place pourroit, à la vérité, communiquer avec les vallées du Rhin, de la Somme, de la Seine & de la Loire, par le canal du Midi, & par le Rhône pris à la hauteur de Saint-Gilles (511. 5°. & 9°, 512. 2°. & 14°, 513 & 516.). Mais l'inspection de la carte fait voir qu'il y a des routes moins longues qui peuvent remplir cet objet, en vivifiant les pays intermédiaires. C'est de quoi nous allons nous occuper.

518. Pour établir une communication entre Bordeaux & la vallée de la Loire;

Communication de
Bordeaux avec la val-
lée de la Loire.

1°. On passera, de la Gironde, à la rivière de Seugne par le moyen d'un canal projeté par le citoyen Lallemand.

2°. On rendra hallable la Seugne par quelqu'un des moyens prescrits aux n. (476, 477 & 479), & l'on aboutira, par cette voie, à la Charente.

3°. De l'embouchure de la Seugne, on remontera la Charente jusqu'à Civrai, en ayant soin de la rendre hallable aux endroits où elle ne le fera pas (476, 477 & 479).

4°. A cette hauteur, on passera dans la rivière de Clain par le canal projeté de jonction de cette rivière avec la Charente, de Civrai à Vateilles.

5°. On rendra le Clain hallable (476, 477. & 479) depuis Vateilles, jusqu'à son embouchure, &, en le descendant, on arrivera à la Loire, à Montmozeau, d'où l'on pourra communiquer avec tous les pays situés sur son cours, depuis Paimbœuf jusqu'à Digoin.

On doit remarquer en passant, qu'arrivé à la Charente (1°. & 2°), on poura, par cette rivière, communiquer avec Rochefort.

Communication de
Bordeaux avec la val-
lée de la Seine.

§ 19. Bordeaux communiquera avec la vallée de la Seine par la route suivante :

- 1°. On arrivera, de Bordeaux, à la Loire prise à Montmozeau, par la voie tracée au n. précédent.
- 2°. De Montmozeau, on remontera la Loire jusqu'à la hauteur du canal d'Orléans.
- 3°. Par le canal d'Orléans & par le Loing, on passera dans la Seine.

Communication de
Bordeaux avec la val-
lée de la Somme.

§ 20. Par la route qui suit, Bordeaux communiquera avec la vallée de la Somme.

- 1°. On aboutira à la Seine par la route prescrite au n. précédent.
- 2°. On descendra la Seine jusqu'à l'embouchure de l'Oise.
- 3°. De l'embouchure de l'Oise, on arrivera à la Somme par la route prescrite ci-dessus (§ 15. 1°, 3°. & 4°.)

§ 21. Il s'agit à présent de faire communiquer Bordeaux avec la vallée du Rhin. Sur cela nous devons observer que le Rhin, depuis son entrée sur les terres de la France jusqu'à ses embouchures, ayant une très-vaste étendue, doit être considéré, comme renfermant quatre vallées particulières sur la gauche, savoir : 1°. celle du Haut-Rhin ; 2°. celle de la Moselle ; 3°. celle de la Meuse ; 4°. enfin celle de l'Escaut. Nous ne proposerons donc pas, pour aboutir de la Gironde à l'Escaut, d'arriver préalablement au Haut-Rhin ; mais, à l'imitation de ce que nous avons dit à ce sujet (§ 12), nous tracerons des routes partielles pour l'Escaut, la Meuse, la Moselle & le Haut-Rhin.

Communication de
Bordeaux avec la val-
lée de l'Escaut.

§ 22. De Bordeaux ; à la vallée de l'Escaut, la route sera telle qu'il suit.

- 1°. On arrivera, à la Somme, par la voie prescrite au n. § 20.
- 2°. Par la route tracée au n. § 16, on aboutira jusqu'à l'embouchure de l'Escaut.

513. Bordeaux communiquera avec la vallée de la Meuse, par la voie qui suit.

Communication de
Bordeaux avec la val-
lée de la Meuse.

1°. On arrivera à l'embouchure de l'Oise, par la route prescrite au n. 510. 1°. & 2°.

2°. On remontera l'Oise jusqu'à l'embouchure de l'Aisne.

3°. On rendra l'Aisne hallable (476, 477 & 479), & on la remontera jusqu'aux environs d'Attigny.

4°. En cet endroit, on entrera dans le canal projeté de communication entre l'Aisne & la Meuse, prise aux environs de Stenay.

5°. A l'issue de ce canal, on entrera dans la Meuse par le moyen de laquelle on pourra pénétrer jusqu'en Hollande.

514. Avant de parler de la route de Bordeaux à la Moselle, nous allons tracer celle de la même commune à la vallée du Haut-Rhin. Pour y arriver :

Communication de
Bordeaux avec la val-
lée du Haut-Rhin.

1°. Par la route rétrograde de celle exposée au n. 511. 4°. & 9°, on aboutira au Rhône, pris à la pointe de l'île de Camargue.

2°. De-là, par la voie décrite au n. 512. 1°. & 9°, on arrivera au Rhin, qu'on pourra parcourir dans tout son cours, en aval.

515. De Bordeaux à la Moselle, on aura deux routes à choisir.

Communication de
Bordeaux avec la val-
lée de la Moselle.

Première route. 1°. Par la voie décrite au n. précédent, on remontera jusqu'à l'embouchure du Doubs.

2°. Depuis cet endroit, on suivra la route décrite ci-dessus (512. 10°. & 12°.).

Seconde route. 1°. Par la voie exposée au n. 513. 1°. & 4°, on aboutira à la Meuse, près de Stenay.

2°. En cet endroit, on remontera la Meuse jusqu'à Pagny.

3°. De Pagny, par l'inverse de la route décrite au n. 512. 13°. & 14°, on arrivera à la Moselle, qu'on pourra descendre jusqu'au Rhin.

516. Enfin, de Bordeaux au lac de Genève, on suivra la route que nous allons décrire.

Communication de
Bordeaux avec le lac
de Genève.

1°. On arrivera au Rhône, pris à la pointe de l'île de Camargue, d'après ce que nous avons dit au n. § 14. 1°.

2°. De cet endroit, on arrivera à Lyon, par la route exposée au n. § 12. 2°. & 4°.

3°. De Lyon, on aboutira au lac de Genève, par la voie décrite au n. § 12. 15°. & 16°.

Ces communications remplissent l'objet de la navigation intérieure.

§ 17. Telle est, & telle nous paroît devoir être la navigation intérieure de la France, prise dans la véritable acception. Elle doit nécessairement former une ligne non interrompue, qui embrasse tout le pourtour de l'Etat, & qui circule, par des canaux, soit naturels, soit artificiels, autour de la grande masse de montagnes de la ci-devant Auvergne, que la nature a placés au centre de notre territoire. Dans l'espace compris par cette ligne, on voit la Loire & la Seine former deux diagonales, & porter, soit directement & par elles-mêmes, soit indirectement & par leurs affluens, un commerce considérable aux principales villes de la République.

On voit aussi que, par ce tracé, ces mêmes villes peuvent communiquer, sans faire de bien grands détours, avec les places les plus reculées. Prenons pour exemple Paris.

1°. Elle communiquera facilement avec l'Escaut (§ 15. 1°. & 3., & § 16. 1° & 3°.).

2°. Elle communiquera avec la Meuse (§ 13. 2°. & 5°.).

3°. Elle communiquera avec la Moselle, par la 2°. route du n. § 15.

4°. Elle communique déjà avec la Loire, par le Loing & les canaux de Briare & d'Orléans.

5°. Elle communique aussi avec le Rhône, par le Loing, les deux canaux que nous venons de citer, la Loire, le canal du Centre & la Saône.

6°. Elle communiquera avec le Haut-Rhin, par la Saône, le Doubs, le canal de l'Est & l'Ill, ou, si l'on veut, par la

Meuse, le canal de Toul, la Moselle, le canal de Jonvelle, la Saône, le Doubs, le canal de l'Est & l'Ill.

7°. Elle communiquera avec Marseille par la route ci-dessus (5°.) & par l'inverse de celle décrite au n. 512. 1°. & 4°.

8°. Elle communiquera avec le lac de Genève, par la même route ci-dessus (5°. & par l'inverse de celle tracée au n. 512. 15°. & 16°.

9°. Elle communiquera avec Bordeaux, par l'inverse de la route du n. 519.

10°. Enfin elle communiquera avec Bayonne, par la voie de Bordeaux, & depuis cette ville, par la Garonne & par la route décrite au n. 511. 10°.

Il est facile de démontrer, d'une manière semblable, qu'une pareille communication aura aussi lieu pour toutes les villes qui seront placées, soit sur la ligne de circonscription, soit sur les deux diagonales, soit enfin sur les affluens hallables qui y aboutissent.

518. La navigation intérieure, telle que nous venons de la décrire, est réellement un projet de la nature de celui mentionné au n. 506. 1°. ; car il est visible qu'il intéresse la généralité de l'Etat. A la vérité, les trajets seront plus longs que par terre; mais on doit savoir qu'un canal, soit naturel, soit artificiel, n'est pas un chemin; que, dans le premier cas, la nature en a fixé la route, & que, dans le second cas, on est assujéti aux localités qu'on ne peut pas changer, & à la loi impérieuse du niveau, qui n'admet pas de modification. D'ailleurs, quelle que soit l'augmentation du trajet, on en est toujours bien amplement dédommagé par la facilité des transports. Car quand même un cheval, par le hallage, ne traîneroit que le décuple du poids qu'il peut voiturier par terre, on sent qu'il y auroit encore beaucoup à gagner. Ajoutons à cela qu'il en résulteroit toujours, en outre, les avantages mentionnés au n. 508.

Quant aux embranchemens à effectuer par des rivières qui communiqueroient immédiatement avec les lignes principales de la navigation, ou qu'on y joindra par le moyen de canaux particuliers & qu'on aura convenablement disposés au hallage, nous pouvons dire que ces sortes de projets, ne regardant pas la généralité, ne peuvent fixer l'attention du Gouvernement que dans les cas mentionnés au n. 506. 2^o, 3^o. & 4^o.

Ouvrages à exécuter pour la navigation intérieure.

519. L'on voit, par tout ce que nous venons de dire, que la plupart des rivières que nous avons indiquées, comme devant entrer dans le système de la navigation intérieure, ont besoin d'être modifiées sur une partie de leur cours & préparées au hallage de remonte, soit par des rétrécissemens (479), soit par des déversoirs (477), soit enfin par des canaux latéraux (476). Dans ce dernier cas, les canaux, devant être souvent alimentés par des eaux presque habituellement chargées de limon, ont besoin d'être construits avec des précautions particulières, pour éviter les encombrements des retenues & des sacs des écluses. D'autre part, on pourra mettre à profit les chûtes au droit des écluses, pour la construction de diverses machines qui favoriseront la partie industrielle. Enfin, lorsque les rivières, d'où on dérivera ces canaux, seront considérables, comme le Rhône, la Loire & la Garonne, on pourra aussi, très-avantageusement dans certains cas, réunir le hallage des canaux avec l'arrofrage. Au surplus, ce sujet est aussi vaste qu'intéressant: nous ne pouvons ici que laisser entrevoir les difficultés & les avantages: mais nous nous réservons à traiter la chose à fond dans un ouvrage particulier sur les canaux de navigation.

Canaux de communication entre deux vallées.

530. L'on voit aussi que ce projet de navigation intérieure, exige un grand nombre de canaux destinés à faire communiquer les rivières, les unes avec les autres. Parmi ces canaux, il est possible qu'il s'en trouve quelques-uns qui puissent être alimentés par l'une des deux rivières à joindre, en tirant, d'une certaine hauteur, un canal de dérivation. La chose aura lieu,

dans le cas où l'une des deux rivières à joindre auroit beaucoup de pente & l'éminence intermédiaire peu de hauteur. Mais, le plus souvent, ces canaux ne peuvent se fournir que d'eau de pluie : dans ce cas, il faut avoir recours aux réservoirs, tels que celui de Saint-Ferréol, qui alimente le canal du Midi. Comme ce sujet n'a jamais été traité, quoiqu'infiniment essentiel, & qu'il est la base de notre projet d'arrosage pour les vallées de l'Arc, Marignanne & Marseille, dans le département des Bouches-du-Rhône, nous le développerons dans le traité que nous publierons bientôt sur les canaux d'arrosage.

531. Nous ne connoissons pas assez les localités, pour pouvoir dire si certains de ces canaux exigeront d'être pratiqués dans des percemens souterrains, comme celui de jonction de la Somme & de l'Escaut, ci-devant connu sous le nom de *Canal de Picardie* ; mais, dans tous les cas, nous pensons qu'on doit éviter ces souterrains autant qu'il sera possible, & qu'on ne doit les employer que lorsque les localités le commandent impérieusement : car on ne peut jamais savoir ce qu'on rencontrera dans le sein d'une montagne ; & si, malheureusement, après avoir déjà fait des dépenses considérables, on trouve, sur ses pas, un gouffre, ou une source abondante, on seroit inévitablement obligé d'abandonner les ouvrages, & de prendre une autre route. Aussi l'expérience prouve-t-elle que ces sortes de travaux sont toujours sujets à beaucoup d'inconvéniens, & que le succès en est ordinairement fort précaire.

Réflexions sur les
canaux souterrains.

532. Puisque nous en sommes sur les canaux souterrains, il ne sera pas hors de propos de dire un mot sur le percement souterrain du canal ci-devant de Picardie. On sait que ce percement devoit avoir environ 7000 toises de longueur, & qu'il est déjà considérablement avancé : on sait aussi qu'il a été fort improuvé par des personnes infiniment recommandables par la profondeur de leurs lumières, & que leur improbation est particulièrement fondée sur le peu de largeur du canal, & sur la

Réflexions sur le
canal ci-devant de
Picardie.

grande résistance qu'éprouveront les bateaux, de la part d'un fluide qui, dans ce cas, doit être regardé comme extrêmement défini, par le peu d'espace qui restera entre les parois du canal & le corps des bateaux.

Nous ne pouvons pas nous dissimuler que ces raisons ne soient véritablement fondées en principes. Cependant, examinons les choses de près. Suivant les expériences sur les résistances des fluides, faites par les citoyens Boffut, d'Alembert & Condorcet, la résistance d'un fluide défini n'est que double de celle d'un fluide indéfini. Par conséquent, dans le canal souterrain dont nous parlons, le ballage exigera deux fois plus de force, ou deux fois plus de tems, que si cette partie du canal avoit été construite, à ciel ouvert, avec de plus grandes dimensions transversales. Or, si on l'avoit construit à ciel ouvert, dans le cas où la chose auroit été possible, elle eût pu avoir, & même probablement elle auroit eu une longueur au moins deux fois plus considérable. Donc, alors, il y auroit eu compensation.

Qu'on regarde donc cette partie du canal, comme si elle étoit à ciel ouvert, d'une longueur double & avec de plus grandes dimensions. Dans ce cas, on seroit deux fois plus de tems à la parcourir. Mais on sait que, sur un aussi petit intervalle, le tems perdu, par l'excès de résistance, ou par la duplication de la longueur, ne sera tout au plus que de quelques heures. Or, dans un ouvrage de cette nature, la chose n'en vaut pas assez la peine pour s'y arrêter.

Ainsi nous pensons que, sans s'attacher à ces difficultés, il ne pourroit être que très-avantageux, tant à la prospérité publique, qu'aux intéressés à l'entreprise, que le percement souterrain fût fini & le canal de jonction perfectionné dans toute son étendue.

Du reste, ce que nous disons à ce sujet, n'est point dicté par un esprit de contradiction : nous sommes pénétrés d'estime pour les personnes qui se sont élevées contre ce souterrain, & d'ailleurs,

d'ailleurs, nous adhérons à leurs principes. Mais nous croyons que l'on peut envisager les choses sur les rapports que nous venons de présenter, & que cette manière de voir doit naturellement lever toutes les difficultés qu'on peut proposer à cet égard.

533. Le projet de la navigation intérieure de la France est, comme l'on voit, de la plus haute importance, & si jamais il étoit exécuté, on sent qu'il rendroit cet Etat un des plus florissans qu'il y ait sur la surface du globe. Mais ce n'est pas l'ouvrage d'un jour, ni même d'une génération. Cependant il seroit digne de la sagesse du Gouvernement de prendre de loin toutes les mesures & de préparer tous les moyens qui peuvent tôt ou tard contribuer à son exécution. Ainsi, il seroit à désirer que le conseil des ponts & chaussées fût chargé de l'examiner mûrement, & d'en arrêter la route & toutes les parties; qu'ensuite de cette décision, les ingénieurs des départemens respectifs eussent ordre, chacun dans son arrondissement, d'en lever les plans sur la même échelle, & d'en dresser les devis, d'après le plan général arrêté, & que tous ces plans & devis partiels fussent envoyés à la Commission des travaux publics, pour rédiger un plan & un devis général, & faire le relevé de tous les frais qu'une pareille entreprise exigeroit.

Ce seroit d'après tous ces préliminaires, qu'on pourroit statuer, tant sur l'ordre à suivre dans l'exécution, que sur les fonds annuels qu'on pourroit y employer, & sur les moyens de se les procurer.

Précautions à prendre pour effectuer le projet de la navigation intérieure.

SECTION V.

De la Navigation à la voile par la Seine jusqu'à Paris.

La navigation de
la Seine à la voile,
souvent proposée.

534. DEPUIS des siècles, on agite la question de savoir s'il ne seroit pas possible de faire remonter la Seine aux vaisseaux qui arrivent à Rouen, & d'établir un port à Paris. On a fait, à ce sujet, diverses vérifications; on a dressé divers mémoires, & en dernière analyse, on s'est borné à parcourir le lit de la rivière, & à écrire sans donner suite à aucun projet. Nous avons vu dernièrement un lougre aborder au pont de la Révolution: ce navire a ranimé les espérances presque éteintes de la navigation dont nous parlons; mais il ne tiroit que cinq pieds d'eau, & certes, ce seroit bien peu de chose pour mettre Paris à portée de faire le même commerce que Rouen.

Dans l'idée de faciliter cette navigation, on a proposé de redresser, par des canaux, le lit sinueux de la rivière. Mais ces redressements, en augmentant la pente, auroient réellement diminué la profondeur des eaux: d'ailleurs, nous verrons qu'ils entraîneroient les plus grands inconvéniens.

D'autres enfin, en divers tems, ont proposé différens projets de canaux, dont l'objet principal étoit, ou de rendre la navigation de la Seine plus aisée, ou d'augmenter les communications de Paris. Parmi ces derniers, on distingue sur-tout celui du citoyen Lemoine, ayant pour but de faire communiquer cette rivière avec l'Océan pris à Dieppe.

Dans cette section, nous allons donner nos idées sur la manière que nous croyons la plus simple, non-seulement pour

faire arriver à Paris les vaisseaux qui s'arrêtent à Rouen, mais encore pour procurer à la Seine la plus grande navigation dont elle est susceptible.

535. D'après ce que nous avons dit (441 & 442), toute rivière qui a la profondeur d'eau convenable, & qui ne charie que du sable ou du limon, ou qui chariant du gravier, n'a pas au-delà de 3 pouces & demi de pente sur 100 toises de longueur, est navigable à la voile. Or, de Rouen à Paris, & même fort au-dessus, la Seine ne charie point de gravier; & d'ailleurs les nivellemens prouvent que sa pente, loin d'être au-delà de 3 pouces & demi sur 100 toises, n'est pas même de 2 pouces. Ainsi la pente est telle que l'exige la navigation à la voile.

La Seine a la pente convenable, mais trop peu de profondeur d'eau pour la navigation à la voile.

Quant à la profondeur des eaux de cette rivière, on doit remarquer : 1°. qu'à son embouchure, il y a des barres formées par les dépôts, qui ne permettent le passage qu'à des navires de moyenne grandeur, & tels qu'ils ne prennent pas au-delà de 9 pieds d'eau, ainsi qu'on en peut juger par les vaisseaux qui arrivent à Rouen; 2°. que dans la partie restante de son cours, la profondeur des eaux y est très-inégaie; qu'il y a un grand nombre d'endroits où cette profondeur, dans les basses eaux, est de 12, 15, & même 18 pieds, & qu'il y en a d'autres où elle n'est que de 4 à 5 pieds.

Par conséquent, la navigation de la Seine, pour être perfectionnée, exigeroit que la moindre profondeur, dans le tems des basses eaux, fût de 12 pieds ou environ. On peut déjà voir, par ce qui précède, qu'il y a des moyens de forcer la rivière à prendre elle-même cette profondeur en amont de son embouchure. Mais dans cette dernière partie, la chose est impossible (270); & pour y remédier, il faut nécessairement recourir à un canal latéral (451). Comme nous savons que des ingénieurs très-instruits s'en occupent, nous n'en dirons pas davantage. Nous nous bornons à la navigation en amont de l'embouchure jusqu'à Paris.

Les sinuosités ne
seroient pas un ob-
stacle à la navigation
à la voile.

536. Nous avons dit (446) que la navigation à la voile exigeoit que les sinuosités du lit de la rivière ne fussent pas trop dures. Or, si l'on jette les yeux sur le cours de la Seine, on verra que son lit, excessivement tortueux, a précisément ce défaut, qui est un obstacle à la navigation. Cependant, comme il est très-rare que le vent soit tout-à-fait contraire, & qu'il y a ordinairement plus ou moins de dérive, si l'on pouvoit se procurer par-tout la profondeur d'eau nécessaire, ces sinuosités ne seroient point un obstacle absolu. Nous ajouterons même, qu'à raison de la multiplicité de ces sinuosités, si le vent étoit tout-à-fait contraire, ce ne pourroit être que sur un très-court espace; auquel cas le pis seroit de se faire haller ou remorquer sur cet intervalle.

On peut lever l'ob-
stacle opposé par les
îles.

537. Un autre obstacle, à la navigation de la Seine, est cette multitude d'îles qui sont répandues, dans son lit, tout le long de son cours. L'expérience fait voir que ces îles gênent même le hallage. Cependant cet obstacle seroit aisé à détruire, ainsi que nous l'avons déjà dit (454), si l'on pouvoit obtenir une plus grande profondeur d'eau.

On peut aussi lever
celui opposé par les
ponts.

538. Il y a aussi, sur le cours de la rivière, divers ponts dont les arches formeroient un obstacle au passage des navires mâtrés. Mais cet obstacle seroit aisé à lever (463) si l'on avoit profondeur d'eau.

Le défaut de pro-
fondeur d'eau, est
la seule difficulté.

539. Ainsi, d'après ce que nous venons de dire (535 & 538), on voit que la Seine est parfaitement susceptible de la navigation à la voile; que tous les obstacles mentionnés dans les 3 derniers n. peuvent facilement être levés ou modifiés; & qu'il n'y a réellement que le défaut de profondeur d'eau, en divers endroits, qui empêche, dans l'état actuel des choses, que les vaisseaux qui abordent à Rouen ne remontent jusqu'à Paris, ainsi que l'exigeroit l'importance de cette vaste cité & le bien général de l'Etat.

340. Cette difficulté a été parfaitement sentie dans tous les tems; aussi, presque tous les anciens projets avoient-ils, pour premier objet, d'approfondir le lit de la rivière. Mais on n'a jamais imaginé de forcer le courant, par des moyens simples & économiques, à effectuer lui-même cet approfondissement; on pensoit seulement à l'opérer à main d'homme: or, dans ce cas, la chose devenoit moralement impossible; & c'est sans doute la raison pour laquelle tous ces projets ont été absolument perdus de vue.

341. Les ingénieurs, qui dernièrement sont venus à bord du lougre, depuis le Havre jusqu'à Paris, ne paroissent pas avoir d'autre objet que de faire naviguer de pareils navires sur la Seine, &c, à cet effet, de débarrasser son lit des divers obstacles qui l'obstruent en certains endroits, & que les nautonniers appellent des *nuisances*; mais ils n'ont pas en vue d'y faire naviguer des vaisseaux qui prennent une plus grande profondeur d'eau, du moins à en juger par ce que nous en ont appris les papiers publics; car leur journal ni leur mémoire n'ont pas été imprimés, & ne sont pas parvenus jusqu'à nous. Il est certain que l'exécution de leur projet seroit une amélioration réelle dans la navigation de la Seine; qu'on pourroit alors, de Paris, faire un commerce de cabotage avec la côte, & même avec des îles à une certaine distance du continent, & qu'on ne seroit plus dans le cas, pour une infinité d'objets, de faire des versements à Rouen. Ainsi, on ne peut qu'applaudir à leur zèle pour la prospérité publique. Mais au fond, peut-on croire qu'un négociant à Paris, à qui la fortune permettra de faire des spéculations importantes sur les productions des Indes, soit orientales, soit occidentales, confiera des chargemens précieux & de la plus grande valeur, à un navire aussi frêle qu'un lougre? On sent bien que la prudence s'y oppose. Par conséquent un pareil système de navigation ne satisfait qu'à demi à celui qu'on doit avoir en vue.

Projet proposé par les ingénieurs qui ont remoué la Seine à bord du lougre le *Saxonne*.

Inconvéniens du
projet de redresser le
lit de la Seine.

542. Nous ne voyons pas la véritable raison pour laquelle on a proposé d'anéantir les sinuosités, & de redresser le lit de la rivière par-tout où les localités le permettent. Est-ce pour abrégier la route de Paris à Rouen, ou pour opérer la navigation à la voile?

Dans la première hypothèse, il est certain que le trajet étant plus direct, seroit en même tems plus court. Il est certain aussi que, non-seulement à raison de ce raccourcissement, mais encore à raison de l'augmentation de vitesse qu'on procureroit par ce moyen à la rivière (181 & 182), on arriveroit de Paris à Rouen, en beaucoup moins de tems que par le cours actuel. Mais c'est bien moins le tems d'arriver de Paris à Rouen qu'il faut abrégier, que celui d'arriver de Rouen à Paris. Or, dans ce cas, on ne gagneroit absolument rien. Supposons, pour le prouver, que ces redressemens rendent le trajet quatre fois moindre. La rivière aura donc quatre fois plus de pente que dans son cours actuel. Elle acquerra donc plus de vitesse à proportion; elle opposera donc aussi plus de résistance dans la remonte. Mais la résistance est comme le carré de la vitesse, & le carré de la vitesse le long des plans inclinés est comme la pente. Donc la résistance sera comme la pente; & puisque cette pente est devenue quatre fois plus forte, la résistance suit la même proportion. Par conséquent, il faudra quatre fois plus de force pour la remonte ou quatre fois plus de tems. Donc, dans ce cas, les redressemens ne font rien gagner sur le tems de la remonte.

Dans la seconde hypothèse, en augmentant la pente, on augmente la vitesse. Or, par la même raison, on diminue la profondeur des eaux, au lieu qu'il faudroit l'augmenter.

Mais il y a plus. Par les redressemens proposés, la force de la rivière augmentant à raison de la pente, si le fond est corrodible, le courant le creusera jusqu'à ce que le lit ait pris la forme asymptotique (179) qui lui convient. Or, pour

que le lit prenne cette nouvelle forme, la corrosion doit s'étendre à plusieurs lieues en amont du commencement des redressements. Puis donc que ces redressements doivent commencer en sortant de Paris, supposons qu'en cet endroit la corrosion y soit de 10 pieds de profondeur, ce qui est plus que possible. Le nouveau fond ne devant coïncider avec l'ancien, qu'à une très-grande distance en amont, cette corrosion se propagera à cette même distance, en diminuant progressivement. Or, alors, il est visible que tous les ponts, les quais & les édifices qui seront placés sur la rivière, soit dans Paris, soit sur la grande partie de cet intervalle, seront ruinés par le courant, & qu'il en sera de même des ouvrages d'art placés sur les affluens.

Pour mieux s'en convaincre, soient ABCDEFGH (fig. 46), le cours actuel de la rivière en aval de Paris, la droite GM égale à la longueur du développement du lit, depuis G jusqu'en A, & GKL la ligne asymptotique qui représente la pente du fond sur cette partie. Si nous rectifions le lit de A en G, le fond qui, auparavant, étoit supérieur à la ligne de niveau GM, d'une quantité = LM, ne s'élèvera plus au-dessus de cette ligne qu'à la hauteur de AK. Menons KN parallèle à AM, la corrosion en A sera à-peu-près = LN : or, cette corrosion s'étendra en amont jusqu'à une très-grande distance.

Fig. 46

Au reste, nous disons que la corrosion en A sera à-peu-près = LM ; car (181) la grossièreté des matières du fond y augmentera ; ce qui (176) produira une augmentation de pente au point A ; mais cette modification n'empêchera pas que LN ne soit toujours très-considérable.

Il n'y auroit qu'un seul moyen d'obvier à cet inconvénient. Ce seroit (216) de construire un radier à la tête des redressements. Mais alors (213. 2°. & 3°.), il y auroit une cascade, & le radier deviendrait un déversoir qui exigeroit des écluses pour le rétablissement de la navigation.

Ainsi, il paroît que ce projet n'a pas été assez mûri.

Danger résultant
des petits canaux de
redressement projet-
tes.

543. Un projet beaucoup plus raisonnable, & proposé dans la conclusion générale du rapport fait au comité des travaux publics de la Convention nationale, par les citoyens Boffur & David le Roi, chargés d'examiner les canaux projetés de navigation, entre l'Oise & la Seine, seroit de ne pratiquer à ces redressemens qu'un simple canal destiné au hallage. Cependant nous ne devons pas nous dissimuler qu'il seroit aussi susceptible de quelques inconvéniens; car, si l'on ne prenoit pas les plus grandes précautions à l'entrée des redressemens, il pourroit fort bien arriver, ce qui eût lieu en 1711, au canal des Lônes sur le Rhône, au-dessous d'Arles (182^e), c'est-à-dire, que, dans une crue, la rivière ne s'y précipitât à raison de l'augmentation de pente qu'elle y trouveroit (105. 2^o). La chose pourroit même avoir lieu malgré toutes les précautions qu'on pourroit prendre. Il ne faudroit pour cela qu'une crue extraordinaire qui permit à la rivière de franchir les ouvrages & d'entrer dans les canaux de redressement. Or, alors, il en résulteroit infailliblement les désastres dont nous venons de parler (542). Ainsi, avant de se livrer à ces redressemens par des canaux partiels, il fera peut-être prudent de faire de nouvelles réflexions sur les dangers auxquels on expose la Cité & sur les moyens de les prévenir.

Canal projeté par
le citoyen Lemoine.

544. Le projet de canal du citoyen Lemoine, tendant à faire communiquer la Seine avec l'Océan pris à Dieppe, a été très-sagement discuté dans le rapport que nous avons cité (543), par les citoyens Boffur & David le Roi, rapport qui justifie que ce projet est de la classe de ceux dont nous avons parlé (505. 2^o. & 3^o). N'ayant donc pas pour objet la navigation de la Seine, nous n'en dirons rien de plus.

Venons à présent aux moyens que nous avons à proposer pour remplir l'objet de la navigation de la Seine.

545. Cette rivière a une pente convenable pour la navigation à la voile. Mais elle n'a pas assez de profondeur d'eau en divers endroits, pour recevoir & amener jusqu'à Paris les vaisseaux qui s'arrêtent à Rouen (535). Tous les autres obstacles mentionnés aux n. 536 & 538, sont susceptibles d'être levés ou modifiés : il n'est question que de procurer par-tout à la rivière, la profondeur d'eau requise. C'est à ce seul point que tient la navigation dont il s'agit : or la question se réduit à celle-ci : *Forcer la rivière, par les moyens les plus simples & les plus économiques, à creuser son lit, & à prendre la profondeur d'eau nécessaire, pour que, dans le tems même des plus basses eaux, les vaisseaux qui arrivent à Rouen, puissent remonter à la voile jusqu'à Paris.* Nous allons voir que cette question se trouve résolue par les principes que nous avons établis dans le cours de cet ouvrage, & particulièrement, par ce que nous avons dit dans la section I^{re}. de cette partie, n. 439 & 464. Car telle est la fécondité des principes établis sur les véritables loix de la nature, qu'ils s'appliquent avec succès à la solution de tout ce qui y est relatif.

Problème à la solution duquel se réduit la navigation de la Seine à la voile.

546. Nous avons vu, au n. 456, que lorsqu'une rivière avoit trop de largeur, il en falloit réduire le lit, & (416) que cette réduction devoit s'opérer, non par des ouvrages continus, mais seulement par des rétrécissemens partiels, à exécuter par intervalles. Or, la Seine n'a peu de profondeur, que parce qu'elle a trop de largeur (449). Donc son lit doit être réduit, & cette réduction ne doit s'opérer que par des rétrécissemens placés par intervalles.

On doit réduire le lit de la rivière.

547. Nous avons dit (457) que la largeur à donner à un rétrécissement étoit en raison inverse de la profondeur d'eau qu'on vouloit se procurer. Soient donc la largeur actuelle du lit de la rivière $= l$, la largeur cherchée d'un rétrécissement $= x$, la profondeur d'eau à se procurer, dans le tems des basses

Largeur à donner aux rétrécissemens.

K k

eaux, au rétrécissement $=a$. Puisqu'à cette époque, dans l'état actuel, la profondeur de la rivière est d'environ 4 pieds & demi, nous aurons la proportion $a : \frac{1}{2} :: l : x = \frac{2l}{3}$.

Ainsi, supposons qu'à l'endroit à rétrécir, la largeur de la rivière soit de 80 toises, & qu'on veuille s'y procurer 12 pieds de profondeur d'eau, lors des basses eaux, on aura $l=80$, $a=12$ & $x=30$ toises.

Si à l'endroit dont il s'agit la rivière n'avait que 60 toises, on auroit $x=22$ toises 3 pieds. Or, de Paris à Rouen, la largeur de la rivière, réunie en un seul lit, excède toujours 60 toises, & quelquefois même 80. Par conséquent, on peut se procurer 12 pieds de profondeur d'eau, & avoir un rétrécissement au-delà de 22 toises & demie de largeur; ce qui est plus que suffisant pour la navigation à la voile.

Distance des rétrécissements,

548. L'intervalle d'un rétrécissement à l'autre est très-aisé à déterminer par la voie de l'expérience. On construira le premier rétrécissement en aval, d'après les dimensions calculées, ainsi qu'on vient de voir (547); il forcera nécessairement la rivière à corroder & à approfondir le fond (209 & 212), & (211) la corrosion s'étendra plus loin en amont qu'en aval. Lorsqu'il aura produit son effet, il sera aisé de juger à quelle distance en amont du premier rétrécissement, il faudra établir le second, pour propager la corrosion & la profondeur d'eau demandée.

Ce procédé a d'ailleurs un autre avantage : c'est que d'après l'effet produit par le premier rétrécissement, on jugera, à coup sûr, de la possibilité du projet, & des dépenses qu'il nécessitera, tandis que, dans beaucoup de projets, on ne peut pas se procurer la même certitude. Par où l'on voit que, pour constater cette possibilité, tout se réduit à faire les avances des frais

d'un seul rétrécissement, frais qui ne s'élèveront pas à 40,000 livres.

Au surplus, en comparant la pente de la Seine avec celle du Verdon à Castellanne, & en rapprochant la corrosion à produire sur la première de ces rivières, avec celle produite sur la seconde (212), nous pouvons assurer que les rétrécissemens y seront fort éloignés, & que leur distance respective pourroit bien excéder 1000 toises. Conséquemment, le nombre des rétrécissemens diminuant, les frais d'exécution diminueront aussi à proportion.

549. Les ouvrages des rétrécissemens seront dans le cas d'être franchis par les eaux dans les crues; car il faut qu'elles aient la liberté de passer. C'est pour cette raison que ces ouvrages ne seront qu'en bois, & terminés en glacis (459 & 460).

Les ouvrages ne doivent pas gêner le passage des eaux.

550. Il y aura des cas où, par les vents contraires, on pourra avoir besoin de se faire haller: par conséquent les ouvrages auront la forme prescrite au n. 461.

Ils seront aussi analogues au hallage.

551. Par-tout où la rivière se partagera en plusieurs branches, on la réduira en une seule, ainsi qu'il a été dit (454); & dans le cas où cette opération pourroit préjudicier aux communes riveraines des branches barrées, on se conformera à ce que nous avons dit au n. 455.

Précautions à prendre dans les barrages.

552. Dans l'exécution de ce projet, il sera à propos de mettre les ponts & les autres édifices qui sont sur la rivière, à l'abri des effets de la corrosion qu'on veut produire: pour cela on effectuera ce qui a été dit au n. 461.

Précautions à prendre pour ne pas nuire aux édifices sur la rivière.

553. Comme les navires mâtés ne pourroient pas passer sous les arches des ponts, on aura recours au moyen porté par le n. 463.

Moyen d'éviter les ponts en naviguant à la voile.

554. Paris & ses alentours exigent des précautions particulières, soit pour assurer les ouvrages d'art qui existent sur la

Précautions à prendre pour Paris & ses environs.

rivière, soit pour l'établissement d'un port qui soit à l'abri des dépôts, & qui n'ait pas l'inconvénient des gares.

Le pont de la Révolution paroît devoir être le terme de la navigation sur la rivière : car il ne seroit guères possible d'introduire les navires dans la partie supérieure, soit par la difficulté de construire des canaux latéraux au droit des ponts, soit sur-tout par les dépenses énormes que nécessiteroient tous les édifices placés dans Paris sur le lit de la Seine, pour en préserver les fondemens, de la corrosion. En conséquence, à l'issue du pont de la Révolution, il devroit y avoir un radier qui mît à couvert de l'action des eaux, tous les ouvrages d'art en amont (215).

Quant au port, il paroît que son emplacement naturel seroit un canal d'environ 25 toises de largeur, qui, partant de l'Arseuil, ou même de plus haut, passât par les marais des faubourgs Saint-Martin, Saint-Denis, &c., & vint rejoindre la rivière aux environs de la barrière de la Conférence, à l'extrémité des Champs-Élysées. Ce canal, habituellement alimenté par la rivière, ne seroit aucunement sujet aux encombrements, & offriroit, à portée de tous les quartiers de Paris, un port très-spacieux & beaucoup plus commode que s'il étoit placé dans le lit actuel en aval du pont de la Révolution.

On n'auroit pas à craindre que, dans les basses eaux, la rivière fût à sec dans Paris ; car la superficie des eaux y seroit toujours à la même hauteur (457). Elles y auroient seulement moins de vitesse, parce qu'elles y seroient moins volumineuses.

Cas où le fond seroit incorrosible.

555. Dans le cas où le fond de la rivière seroit de nature à ne pouvoir pas être entamé par la corrosion, on aura recours au moyen indiqué au n. 545.

Voyons à présent si le procédé que nous venons de prescrire

satisfait à toutes les conditions de la question proposée au n. 545.

556. 1°. *On forcera la rivière à creuser son lit* : la chose est évidente : car, en resserrant le courant, on augmente sa force (210-212 , 219 & 220).

Le procédé précité résout le problème sur la navigation de la Seine.

2°. *Elle creusera son lit tout le long de son cours dans la partie où on le rétrécira*. Cela est encore évident, d'après ce que nous avons dit ci-devant (219 & 220).

3°. *Elle prendra la profondeur d'eau nécessaire aux vaisseaux qui arrivent à Rouen*. Car (457 & 547) cette profondeur est relative à la largeur à donner aux rétrécissemens comparée à celle du lit actuel.

4°. *Ces vaisseaux pourront alors remonter à la voile jusqu'à Paris*. Car ils auront la profondeur d'eau nécessaire (547). La pente de la rivière est relative à la navigation à la voile (535). La largeur du lit aux rétrécissemens sera au-delà de 12 toises & demie (547), c'est-à-dire plus forte que celle des goulets d'entrée de plusieurs ports.

5°. *Les moyens à employer seront les plus simples & les plus économiques possibles*. Car (459 & 460) les ouvrages ne seront qu'en bois, terminés en glacis, & construits par intervalles fort éloignés (548).

Ainsi, cette construction remplit toutes les conditions de la question du n. 545.

557. Pour ne rien laisser à désirer & rassurer tous les esprits sur tous les accidens qu'on pourroit craindre, nous récapitulons ici toutes les raisons qui peuvent lever les doutes que ce système de navigation pourroit faire naître.

Observations qui lèvent toutes les difficultés.

1°. *On n'a rien à craindre de la part du gonflement des eaux aux rétrécissemens*. Nous l'avons démontré au n. 457.

2°. *La corrosion aura lieu nonobstant les sinuosités du lit de la rivière.* On en peut voir les preuves au n. 425.

3°. *Les crues des eaux auront constamment un passage libre.* C'est une conséquence de ce que nous avons dit au n. 459.

4°. *Les éperons ou digues de rétrécissement ne formeront pas des écueils dans le tems des hautes eaux.* Nous en avons encore donné le moyen au n. 459.

5°. *Les ouvrages ne seront point dégradés, quoique franchis par les hautes eaux.* On en a vu la raison au n. 460.

6°. *Les ponts & autres ouvrages d'art sur la rivière, ne seront pas dégradés par la corrosion.* Nous en avons donné les moyens au n. 461.

7°. *Le hallage au besoin ne souffrira pas.* La forme des ouvrages prescrits au n. 461 le garantit.

8°. *Le barrage des branches ne nuira pas aux communes riveraines.* On le voit par les n. 455 & 551.

9°. *Le lit, quoiqu'incorrosible en certains endroits, pourra être rendu corrosible.* Cela est prouvé par les n. 422 & 555.

10°. *Les ponts ne seront pas un obstacle au passage des navires.* Nous en avons vu la raison aux n. 463 & 553.

11°. *Les édifices de Paris n'auront rien à craindre de la corrosion.* Nous en avons donné le moyen au n. 554.

12°. *Enfin, la Seine, dans Paris, aura toujours la même profondeur d'eau.* Nous l'avons vu au même n. 554.

On aura souvent plus de profondeur d'eau que n'en exigent les vaisseaux marchands.

558. Le tems des basses eaux de la rivière est fort circonscrit, & se réduit communément à deux ou trois mois dans le courant de l'année. C'est à cette époque que la profondeur d'eau, dans l'état actuel, est seulement de 4 pieds 6 pouces;

mais ce tems-là passé, la profondeur ordinaire est de 6 & 7 pieds. Par conséquent, si les rétrécissemens sont tels, qu'à l'époque des plus basses eaux on se procure 12 pieds de profondeur d'eau, il est aisé de sentir, que, dans le tems des eaux moyennes, on en aura jusqu'à 14 & 15 pieds. Conséquemment, dans certains cas, on pourroit, au besoin, faire venir des frégates à Paris, ou du moins les y construire, ainsi que des vaisseaux de ligne, qu'on armeroit ensuite ailleurs.

559. Si l'on regarde ce projet de navigation comme n'intéressant que Paris, considérée d'une manière isolée, il tomberoit dans la classe de ceux mentionnés au n. 506. 2°. & 3°. ; & pour lors l'exécution en seroit subordonnée à de simples calculs de finance. Mais Paris étant le siège du gouvernement, la chose peut être envisagée sous d'autres rapports relatifs à la politique. Au surplus, notre objet étoit d'en prouver la possibilité morale & physique : nous croyons l'avoir rempli par l'exposé que nous venons de faire. Nous laissons à qui de droit l'examen des raisons d'état qui peuvent s'y rattacher.

Ce projet est de nature à intéresser l'Etat.

560. Les moyens que nous venons de prescrire pour opérer la navigation à la voile sur la Seine jusqu'à Paris, pourroient être facilement employés ultérieurement, tant sur la même rivière, que sur ses affluens supérieurs & inférieurs : du moins on pourroit y ménager une navigation pour des tartanes & des allèges ; mais ce projet est subordonné aux considérations relatives au n. 506. 2°. & 3°. Ainsi nous n'en dirons rien de plus.

On pourroit pousser la navigation à la voile au-delà de Paris.

561. Au surplus, nous devons prévenir nos lecteurs que nous n'avons d'autre objet que de donner nos idées sur un projet dont chacun sent les avantages. Nous les soumettons, ces idées, à la censure des personnes plus instruites que nous, soit sur l'art, soit sur les localités. Il est possible qu'un examen plus approfondi du cours de la rivière, présente des difficultés

que nous n'avons pas prévues ; mais il est possible aussi que ces difficultés soient levées, soit par les principes que nous avons établis, soit par des moyens que les circonstances ou les lieux feront découvrir.

FIN.

T A B L E D E S M A T I È R E S

Contenues dans ce Volume.

DIVISION de l'ouvrage.

n°. 1

P R E M I È R E P A R T I E.

De la théorie des Torrens & des Rivières.

DIVISION de la première partie.

n°. 2

S E C T I O N I.

Notions préliminaires.

§. I.

Observations sur les Montagnes.

L'écart des rivières exige la connoissance de la configuration des parties du globe. n°. 3 Abaissement du niveau des eaux de la mer d'environ 130 toises. 4 & 6 Discussion sur l'origine des montagnes. 7 & 10 Accroissement de la surface des continents. 11 Degré de pente de ces accroissements. 12 Dégradations des montagnes par les fondrières. 13 Cause des fondrières. 14	Quelles sont les limites des fondrières. 15 & 16 Toutes les montagnes sont en pente douce du côté du Nord. 17 Les ouvrages publics doivent être construits sur les lozes qui regardent le Nord. 18 Utilité de ces observations pour la tactique. 19 Et pour faire connoître les projets aux Administrations. 20 Exception à la règle sur les limites des fondrières. 21
---	---

§. II.

De l'origine des Sources & des Rivières.

L'air & la chaleur sont les principaux agens de la formation des sources. 23	L'air est essentiellement nécessaire à la vie. 24
---	--

L'air enveloppe tout le globe.	15
L'air est compressible & élastique.	16
Poids d'une colonne d'air.	17
Donc l'air est un fluide pesant.	18
Poids d'un pied cube d'air à la surface de la terre.	19
La densité de l'air décroît en s'élevant au-dessus de la surface du globe.	20
Conséquence qui en résulte pour l'ascension des corps légers.	21
La chaleur convertit l'eau en vapeurs.	22
L'air s'évapore sans mélange de parties hétérogènes.	23
L'action du soleil convertit l'eau en vapeurs.	24
Volume de l'eau convertie en vapeurs.	25
L'eau convertie en vapeurs s'élève dans l'atmosphère.	26
La moindre chaleur suffit pour l'évaporation de l'eau.	27
L'action du vent produit aussi l'évaporation	28

de l'eau.	29
L'évaporation des eaux sur la surface du globe forme les nuages & les pluies.	30
Quelle est la quantité d'eau pluviale qui tombe dans une année.	40
Quelle est l'évaporation annuelle.	41 & 42
L'évaporation annuelle suffit amplement pour fournir aux pluies.	43
Division des eaux pluviales en diverses classes.	44
Comment les eaux pluviales forment les sources.	45
Preuve qui constate que les sources proviennent des eaux pluviales.	46
Comment se forment les grandes sources telles que celle de Vaucluse.	48
Les sources des pays de plaines se perdent souvent au-dessous du niveau des eaux de la mer.	49
Conclusion de la discussion sur l'origine des sources.	51

§. I I I.

Observations générales sur les Torrens & les Rivières.

Les masses de montagnes sont sillonnées de vallées de divers ordres.	51
Ces vallées ont été formées par les eaux pluviales.	54
Plus un pays est montagneux, plus on y trouve de sources.	55
La réunion des eaux des sources forme les fleuves & les rivières.	56
Le volume d'eau des rivières augmente par les pluies, & diminue par la sécheresse.	57
Rapport des volumes d'eau de deux rivières.	58
Utilité de ce rapport dans le génie civil. & militaire.	59
Le volume d'eau des rivières augmente ou diminue et s'écoulera, ou s'écoulera en se joignant de leur source.	60
Les troubles des rivières indiquent une augmentation dans le volume de leurs eaux.	61
D'où proviennent les troubles des rivières.	62
Loi des crues des rivières par une pluie générale.	63
Conditions pour le maximum des crues.	64
Les crues seront plus fortes dans les pays de montagnes.	65
Elles seront moins fortes dans les pays de plaines.	69
Elles seront d'autant plus fortes que les montagnes seront moins boisées & plus déchirées.	70
Dans ce cas les crues seront plus courtes.	71
Dans quel cas la crue n'est que partielle.	72
Conditions pour le maximum d'une crue partielle.	73
Les crues d'orage sont plus fortes que les crues de pluies ordinaires.	74
Le volume & la durée de la crue augmentent en s'éloignant de la source.	75
Au contraire, ils diminueront en s'en approchant.	76
La couleur des troubles fait connaître le pays d'où ils viennent.	77
L'écoulement des eaux superficielles ne cesse pas avec la pluie.	79
Conséquence qui en résulte.	80
A quelle époque les troubles diminuent.	81
Loi des écoulements secondaires.	82
A quelle époque s'établit l'équilibre entre le fond & l'écoulement des eaux.	83
Différence entre les torrens & les rivières.	84
Conditions pour les torrens & pour les rivières.	85
Il y a un intervalle où le courant sera un torrent-rivière.	86
Différence du torrent, de la rivière, & du torrent-rivière.	87
Définition du volume des eaux dans les	88

DES MATIÈRES.

divers dans des rivières. 89 Définition du lit majeur & d'alluvions mineures. 90 Loi fondamentale sur l'écoulement des eaux. 91 Cas où le fond & les côtés du canal sont raboteux. 92 Cas où la forme du canal s'altère par l'action des eaux. 93 Application au cours des rivières suivant la théorie. 94 Conséquences qui en résulteraient. 95 & 96 Cette application est inadmissible dans la pratique. 97 Impossibilité de découvrir la loi exacte du	mouvement des eaux des torrents & des rivières. 98 Sur cela il faut se borner à une approximation. 100 Moyen de trouver cette approximation. 101 Comment on doit prendre la section d'une rivière. 102 En quel endroit la vitesse d'une rivière arrive à l'urifornité. 103 Principe fondamental sur la force des courans, & sur la résistance qui la contrarie. 104 Autres principes fondamentaux. 105
---	--

SECTION II.

Des Torrents.

§. I.

Des Torrents considérés sur les montagnes où ils se forment.

C ONDITIONS qu'exige la formation d'un torrent. 107 Conséquence qui en résulte. 108 En quel endroit le torrent commencera à se former. 109 Le fond du torrent s'approchera toujours plus de la verticale. 110 Les bords du torrent se rafferont insensiblement. 111 Les talus du torrent seront sillonnés par des torrens secondaires. 112 L'origine du torrent s'approchera continuellement du sommet de la montagne. 113 Le torrent peut diviser une montagne en plusieurs partis. 114	Origine des montagnes partielles. 115 Conjectures sur l'origine des détroits de Constantinople, des Dardanelles & de Gibraltar. 116 Les lacs traversés par des rivières s'ancienniront tôt ou tard. 117 Particularités des torrens qui descendent des montagnes où il ne reste plus de terre. 118 & 119 La nature des transports des torrens dépend de celle des terrains des montagnes. 120 Le lit d'un torrent sur le penchant d'une montagne est toujours sinueux. 121 Ces sinuosités détruisent la force des torrens. 122
--	---

§. II.

Des Torrents considérés au pied d'une montagne.

Deux cas à examiner. 124	P REMIER CAS.
Il y aura un intervalle entre le bas de la chute du torrent & la rivière qui le reçoit. 125 Pente de cet intervalle. 126	La pente d'un torrent diminue au pied de la montagne. 127 Cette pente sera proportionnelle à la grosseur des matériaux du fond. 128

Lij

Loi sur la longueur du cours de ce lit. 129
 Conséquence qui en résulte. 130

Le lit s'abaîssera au commencement d'une
 crue, & s'élèvera à la fin. 132

DEUXIÈME CAS.

Quelle sera la pente du lit au bas de la
 montagne. 132

Conséquences qui en résultent. 133

Ces cas se trouvent séparés sur les do-
 maines adjacents. 134

Les dépôts peuvent être omis par le génie
 civil & par l'agriculture. 135

Comment on détermine la pente à donner au
 lit d'un torrent sur une chaussée. 136

La chaussée du lit augmentera ou diminuera
 & 137

de hauteur proportionnellement à sa lon-
 gueur. 138

Donc on doit conduire les torrents aux ri-
 vières par la voie la plus courte. 139

Si le lit est trop large, le fond s'élèvera.
 140

Donc plus le lit sera étroit, plus la pente
 sera petite. 141

Et moins la chaussée sera élevée. 142

Importance des principes précédents pour les
 pays de montagnes. 143

§. III.

Des causes des Torrents & des effets qui en résultent.

La première cause de la formation des torrents
 est la destruction des bois des montagnes. 144

La deuxième cause est le défrichement des
 montagnes. 145

Le premier défaut qui en résulte est la
 ruine de nos forêts. 146

Le deuxième défaut est la pente des pâ-
 rages sur plusieurs montagnes. 147

Le troisième défaut est la ruine des do-
 maines le long des rivières & de ceux au

bas des montagnes. 148

Le quatrième défaut est le préjudice qu'é-
 prouve la navigation des rivières. 149

Le cinquième défaut consiste dans les progrès
 réculants de la division des rivières en plu-
 sieurs branches. 150

Le sixième défaut est l'obstruction de l'em-
 bouchure des fleuves. 151

Le septième défaut est la diminution des
 sources. 152

SECTION III.

Des Rivières.

DIVISION de cette section.

153

CHAPITRE I.

Des Rivières à fond de gravier.

§. I.

De la nature & de la pente du lit des Rivières à fond de gravier.

LE fond des vallées où les rivières ont
 établi leur lit, a été encombré par des
 pierres. 154

Les domaines riverains, de niveau avec le
 lit, ont été gagnés sur ce lit. 155

En creusant dans ces domaines, on trou-

DES MATIÈRES.

169

vera le gravier. 156
 Les encombrements qui forment le gravier tiennent leur origine des montagnes adjacentes. 157
 La quantité de gravier que la rivière reçoit, est proportionnelle à l'étendue & à la déclivité du pays qu'elle fournit. 158
 La grosseur du gravier est proportionnelle à la déclivité & à la proximité des montagnes. 159
 Donc le gravier sera plus ou moins grossier, suivant la hauteur & la pente des montagnes. 160
 Donc, s'il n'y a point de montagnes, il n'y aura point de gravier. *ibid.*
 La grosseur du gravier augmente ou diminue en s'approchant ou en s'éloignant de la source de la rivière. 161
 Si les montagnes riveraines s'abaissent ou s'éloignent, la largeur du gravier augmentera. 162
 Si les montagnes riveraines s'approchent ou s'élèvent, la largeur du gravier diminuera. 163
 La largeur des terrains à gagner, est relative à la distance de la source. 164
 Considérations sur le gravier & les paves, & l'usage qu'on en peut faire pour distinguer la rivière du torrent-rivière. 165
 Origine des dépôts de gravier supérieurs au lit des rivières. 166
 Pourquoi le lit des rivières s'abaisse, malgré les graviers affluents. 167
 La force d'équilibre des courans est exprimée par le volume d'équilibre multiplié par la vitesse moyenne. 169
 Cette force est aussi représentée par le même volume multiplié par une fonction quelconque de la pente. 170
 La résistance des matières du fond est proportionnelle à leur grosseur. 171
 Les matières du fond doivent se mettre en équilibre avec l'action des eaux. 172
 Conséquence qui en résulte. 173
 La grosseur des matières du fond aug-

mente avec la force de la rivière. 174
 Et réciproquement. 175
 Le volume d'eau étant constant, la pente augmentera ou diminuera avec la grosseur des matières du fond. 176
 La grosseur des matières du fond étant constante, la pente suivra la raison inverse du volume d'eau. 177
 Le fond du lit formera une courbe qui s'élèvera en avançant vers la source. 178
 La courbe du lit sera asymptotique. 179
 Le volume d'eau étant constant, la grosseur des matières du fond augmentera avec la pente. 180
 Application de ce principe au redressement du lit des rivières. 181
 Moyen de simplifier les frais de redressement du lit des rivières. 182
 Le volume d'eau étant constant, la grosseur des matières du fond diminuera avec la pente. 183
 Application de ce principe aux déversoirs. 184
 Un déversoir oblige le lit à s' exhausser en amont. 185
 La grosseur des matières du fond sera à son minimum près du déversoir. 186
 Chaque déversoir produit au fond du lit une courbe asymptotique. 187
 Combien l'usage des déversoirs est pernicieux. 188
 Effets résultans de la démolition d'un déversoir. 189
 La grosseur des matières du fond étant constante, la pente diminuera lorsque le volume d'eau augmentera. 190
 Donc en aval d'un confluent la pente de la rivière principale diminuera. 191
 Les rétrécissemens du lit en diminuent la pente. 192
 Si la grosseur des matières du fond est constante, la pente augmentera quand le volume d'eau diminuera. 193
 Conséquences qui en résultent. 194

§. I I.

De l'action des eaux sur le fond en gravier ; de la corrosion qui s'y exerce , & des moyens de la provoquer & de la modifier.

Les eaux superficielles éprouvent une accélération. 195
 L'équilibre exige des gouffres. 196
 Preuve tirée de l'expérience. 197
 La profondeur des gouffres dépend de celle

du courant & du degré de pente. 198
 La distance des gouffres suit la raison inverse de la pente. 199
 Variations de la grosseur des matières d'un gouffre à l'autre. 200

CHAPITRE II.

Des Rivières à fond de sable & de limon.

§. I.

De la nature & de la pente du lit des Rivières à fond de sable & de limon.

D ANS les rivières à fond de sable & de limon, les lits majeurs & mineurs se confondent. 246	Uniformité de vitesse dans les rivières à fond de sable & de limon. 250
Différence entre le lit naturel & le lit factice. 247	A l'embouchure le fond ne sera qu'en limon. 251
Les rivières à fond de Sable ont moins de pente que celle à fond de gravier. 248	Un fond de sable & de limon est moins variable qu'un fond de gravier. 252
Et celles à fond de limon en ont moins que celles à fond de sable. 249	Dans les crues la vitesse est plus forte à l'embouchure qu'en amont. 253

§. I I.

De l'action des eaux sur le fond en sable & limon.

Dans ces rivières il n'y aura point de gouffres d'équilibre. 254	Par des rétrécissements partiels on forcera ces rivières à baliser leur lit. 257
La grosseur des matières du fond étant constante, la pente diminuera quand le volume d'eau augmentera. 255	La grosseur des matières du fond étant constante, la pente augmentera quand le volume d'eau diminuera. 258
Conséquences qui en résultent dans le cas des rétrécissements. 256	Conséquences qui en résultent. 259

§. I I I.

Des variations des Rivières à fond de sable & de limon, & de leur action sur les bords.

Si le lit s'exhausse inégalement par des dépôts, le courant se portera à l'endroit le plus bas. 260	Quelquefois il s'en écarte dans un lit factice. 264
Formation des îles dans le lit de ces rivières. 261	Considérations sur la corrosion des berges. 265
Ces îles sont nuisibles à la navigation. 262	Les causes de division sont les mêmes pour ces rivières & pour celles à fond de gravier. 266 & 269
Le courant est ordinairement au milieu du lit naturel. 263	

§. I V.

De l'embouchure des Rivières dans la Mer.

A l'embouchure des rivières il se forme des barres dans l'Océan, & des îles dans la Méditerranée. 270	lit dans la Mer & augmentent le Contraint. 271
Les îles dans la Méditerranée prolongent le	L'embouchure dans la Méditerranée produit des plages dangereuses. 272

Lorsque le lit se prolonge dans la Mer, le fond en amont doit s'exhausser. 273
 Dans ce cas, si les domaines riverains ne s'exhausseront pas, ils se convertiront en marais. 274

Les marais augmenteront à proportion que la Mer se recouvrira. 275
 Moyen d'empêcher que les domaines riverains ne se convertissent en marais. 276

SECTION IV.

Des Torrens-Rivières.

Le gravier du torrent-rivière est plus profond que celui de la rivière qui le reçoit. 278
 Son volume d'eau est moindre que celui de la rivière qui le reçoit. 279
 Donc le torrent-rivière aura plus de pente que la rivière qui le reçoit. 280
 Réflexions sur les gouffres d'équilibre des

torrents-rivières. *ibid.*
 Réflexions sur l'exhaussement & l'abaissement de leur lit. 281
 Si le lit est trop large, le torrent-rivière pourra l'abandonner. 282
 Différence remarquable entre les rivières & les torrents-rivières. 283

SECTION V.

Des Confluens.

§. I.

Observations générales sur les Confluens.

La solution du problème sur la direction de la résultante de deux courans qui se réunissent, est inadmissible dans la pratique. 285
 Le courant le plus fort s'opposera plus ou moins à l'admission du plus faible. 286
 Le courant le plus faible sera souvent obligé

de s'enfermer pour entrer dans le plus fort. 287
 Dans ce cas, le courant le plus faible se divisera en plusieurs branches. 288
 La section de deux courans réunis est moindre que la somme de leurs sections avant la réunion. 289

§. II.

Du confluent de deux Torrens.

Les variations au confluent de deux torrens sur le penchant d'une montagne seront peu considérables. 290

Les directions des torrens dans les plaines doivent concourir le plus possible. 291

§. III.

Du confluent d'un Torrent & d'une rivière, ou d'un Torrent-Rivière.

Le lit de la rivière sera rétréci par le torrent. 292

Les dépôts d'un torrent peuvent totalement boucher le lit d'une rivière. 293
 Co

DES MATIÈRES.

Ce qui arrivera lorsque le lit majeur de la rivière sera fort large.	194	do confluent d'un torrent.	195
La pente d'une rivière augmentera à l'issue		Cas où le torrent se jettera dans un torrent-rivière.	196

§. I V.

Du Confluent d'une Rivière & d'un Torrent-Rivière.

Si la nature du torrent - rivière approche de celle du torrent, les effets sont les mêmes qu'au confluent du torrent & de la rivière.	197	Observation particulière.	ibid.
---	-----	---------------------------	-------

§. V.

Du Confluent de deux Rivières.

La pente diminue en aval du confluent de deux rivières.	198
---	-----

§. V I.

Du Confluent de deux Torrents - Rivières.

Le confluent de deux torrents-rivières renferme quatre cas.	199	Ces cas se rapportent à quelqu'un des précédens.	200
---	-----	--	-----

DEUXIÈME PARTIE.

Des moyens d'empêcher les ravages des Torrents, des Rivières & des Torrents-Rivières.

SECTION I.

Des moyens d'empêcher la formation & les ravages des Torrents.

§. I.

Des moyens d'empêcher la formation des Torrents sur les Montagnes.

Empêcher la coupe des bois sur les montagnes.	201	Manière de détruire un torrent à son origine.	202
Moins à suivre pour les défichemens sur les montagnes.	202	L'usage des murs pour cet objet est dangereux & trop coûteux.	206
Boiser les montagnes en semant des glands ou des châtaignes.	203	Cas où il est impossible de détruire un torrent.	207 & 208
Ou les gazonner.	204		

M m

§. II.

Des moyens d'empêcher les ravages des Torrens au bas des Montagnes.

Trois cas à examiner dans les torrens au bas des montagnes.	309	être conduit par une charrière.	312 & 313
Le torrent se réduit de lui-même dans le cas où son lit est en pleine terre.	310	On peut employer des pailles des avec des bœufs pour contenir le torrent.	314
Moyen de le réduire dans le cas où sa pente est la même que celle du torrent.	311	Emploi des manilles pour le même objet.	315
Moyen de le réduire dans le cas où il doit	312	Usage des radiers lorsqu'on emploie des manilles.	316

SECTION II.

Des moyens de contenir les Rivières & les Torrens-Rivières.

DIVISION de cette section.

317

CHAPITRE I.

Des Diges.

§. I.

Des Diges considérées par rapport à leur direction.

Quel est l'objet des diges.	318	digue perpendiculaire.	330
Inconvénients des diges obliques à la direction du courant.	319 & 320	Autre manière d'envisager la chose.	331
Les diges obliques sont essentielles pour établir des prises d'eau de canaux.	321	L'épave occasionne une masse d'eau stagnante au devant de la digue.	332
Insuffisance & inconvénients des diges parallèles à la direction du courant.	322	Donc il faut que la digue se soit qu'une simple encluse en terre ou en gravier.	333
Les diges perpendiculaires à la direction du courant, sont les seuls qu'on puisse employer pour garantir les bords des rivières.	323	Observations essentielles sur la construction de l'épave.	334
La digue perpendiculaire produit les dépôts en amont.	324	Quelles sont les parties de l'épave qu'il faut fortifier.	335
Elle produit aussi des dépôts en aval.	325	La longueur de l'épave du côté d'amont est en raison inverse de la pente de la rivière.	336
Erreur des Anciens au sujet de l'angle d'obliquité des diges.	327	Quelle doit être la longueur de la partie en aval.	337
Co-féquence qu'on doit en tirer.	328	Expériences relatives à ces dimensions.	338
On doit construire un épave à la tête de la digue perpendiculaire pour la rendre à couvert.	329	Les austrélements produits par les dépôts auront la forme d'un glacis incliné vers le courant.	339
L'épave empêchera le courant d'atteindre la			

DES MATIÈRES.

275

§. II.

Des diverses espèces de digues, leur profil, leurs matériaux, leur construction, & des cas où l'on doit les employer.

Problème relatif au profil des murs d'un baf-
fin. 340 & 341 L'expérience rend inutile la solution de ce
problème. 343
Application aux digues sur les rivières. 345

ARTICLE I.

Des digues en terre ou en gravier qui doivent être terminés par un éperon:

Dimensions des digues perpendiculaires. 344 hors de l'eau. 348
Matériaux des digues perpendiculaires. 345 Construction des digues perpendiculaires
Coupe des digues perpendiculaires. 347 dans l'eau. 349
Construction des digues perpendiculaires

ARTICLE II.

Des Digues à péré.

Il y a trois sortes de pérés. 350 Cas où la digue doit être construite hors de
Conditions & qualités générales des digues l'eau. 360
à péré. 351 Cas où la digue doit être construite dans
Construction des digues à péré en dalles. l'eau. 361
352 Construction d'une digue parallèle le long
La bafe ne doit pas être défendue par un pi- d'une berge. 362
lottage. 353 Simplification de cette construction. 363
Description des berms à substituer aux pi- Construction d'une digue oblique dans l'eau.
lottes. 354 364
Détermination des dimensions des berms. Cas où l'on emploie les digues à péré de
355 binaille. 365
Dans les digues à péré en dalles, les berms Construction de ces digues. 366
seront aussi en dalles. 356 Digue à péré péré; cas où on les emploie
Cas où la digue seroit destinée à servir de leur construction. 366
chaussée pour un chemin. 358 Moyen simple de transformer les digues à
Cas où la digue seroit oblique au courant. péré péré en digues à péré en dalles.
359 367

ARTICLE III.

Des Digues à pierres sèches.

Les digues à pierre sèche font en dalles ou en Simplification à y introduire. 371
blocs. 368 Description & détails des digues en balle
Construction des digues en dalles usées sur usées dans la ci-devant Province. 373
la Durance. 369 Réforme de cette construction. 374
Vices de cette construction. 370 Simplification à y introduire. 375
Réforme de cette construction. 371

M m ij

ARTICLE IV.

Des Diguees en maçonnerie.

Cherté des diguees en maçonnerie.	176	maçonnerie.	177
Construction & dimensions des diguees en			

ARTICLE V.

Des Diguees en gabions.

Description des gabions.	178	gabions.	180
Construction des diguees en gabions.	179	Dans quel cas & pour quel objet on doit les employer.	181
Avantages & inconvénients des diguees en			

ARTICLE VI.

Des Diguees par encaissement.

Description des encaissements.	182	Moyen de généraliser l'usage des diguees par encaissement.	183
Leor (châliard).	ibid.		

ARTICLE VII.

Des Diguees en bois.

Diverses sortes de diguees en bois.	184	Diguees en chevrettes ou chevaux.	190
Diguees avec des arbres, utilisées sur la Du-rance.	185	Comment on pourroit construire des che-vaux faciles.	191
Diguees en palissades avec des arbres aux pa-remens.	187	Simplification dans la construction des che-vaux faciles.	192
Diguees en clayonnages.	189		

ARTICLE VIII.

Des Levées ou Turcies.

Cas où l'on emploie les levées.	193	Moyen de forcer les rivières à fortifier les levées.	198
Qualités requises dans les levées.	194	Moyen d'empêcher le percement des levées de la part des rames, &c.	200
Couronnement & talus des levées.	195		
Hauteur des levées.	196		
Péré des levées.	197		

ARTICLE IX.

Résumé général des Diguees précédentes.

Usage des diguees perpendiculaires.	402	Usage des diguees avec palissades & arbres.	410
Usage des diguees à péré.	403	Usage des diguees en clayonnage.	411
Usage des diguees à pierre sèche.	405	Usage des diguees en chevrettes ou chevaux.	412
Usage des diguees en maçonnerie.	406		
Usage des diguees en gabions.	407		
Usage des diguees par encaissement.	408	Usage des levées ou turcies.	413
Usage des diguees avec arbres.	409		

CHAPITRE II.

De la réduction des Rivières & des Torrens-Rivières.

§. I.

De la réduction des Rivières à fond de gravier & des Torrens-Rivières.

A quel problème se rapporte la réduction du lit des rivières à fond de gravier.	414	aura été rétréci.	415
Principe fondamental pour la réduction du lit de ces rivières.	415	Moyen d'accélérer les atténuemens.	415
Manière d'opérer cette réduction.	416	Cas où il y a des montagnes d'un côté du lit de la rivière.	416
Les digues des angles doivent être brisées.	417	Cette méthode s'applique aussi aux lits sinueux.	417
Levés de précaution à construire dans certains cas.	418	Comment on doit opérer lorsque la rivière se partage en branches.	416
Le courant ne se diviera pas entre deux rétrécissemens consécutifs.	419	Dans ces rivières, les rétrécissemens doivent commencer en amont.	417
Le courant ne se diviera pas entre deux rétrécissemens consécutifs.	420	Application de cette méthode aux torrens-rivières.	418
Le courant décria des courbes aux sinuosités.	421	Utilité de cette méthode pour la construction des chemins dans les pays de montagnes.	419
Le courant creusera son lit par-tout où il			

§. II.

De la réduction des Rivières à fond de sable & de limon.

La réduction des rivières à fond de sable & de limon doit être renvoyée à la navigation.	420
--	-----

SECTION III.

Usage des principes précédens dans la construction des Ponts sur les Rivières à fond de gravier.

APPLICATION des principes précédens à la construction des ponts sur les rivières à fond de gravier.	421	alle en amont.	421
Simplification du prolongement des murs en	422	Observations sur la position de la surface du radier.	424

TROISIÈME PARTIE.

De la Navigation, du Hallage & de la Floutaison des Rivières.

DEFINITION de la navigation, du hal-	416	navigation.	416
lage & de la floutaison des rivières	417	Pour le hallage.	417
Conséquences qui en résultent pour la na-	418	Pour la floutaison.	418

SECTION 1.

De la Navigation des Rivières.

LA forme des caènes des navires à voile,	451	ment en canal.	451
dépend de la profondeur des eaux de la		Canal de Matsus à l'embouchure du Rhodan.	451
rivière.	452		452
La navigation à la voile sur les rivières à un		Nouveau canal projeté pour la même em-	452
trème.	440	bouchure.	452
Quel est ce trème.	441	Impossibilité d'augmenter les bannes à l'embo-	453
Toutes les rivières à fond de sable ou de li-		chure sur l'Océan.	453
mon, & qui ont une profondeur d'eau		On doit barrer les bannes des rivières na-	454
couverable, sont navigables à la voile.	442	vigables.	454
Les rivières à fond de gravier le sont aussi.	443	Cas où dans ce barrage il faut laisser un ca-	455
Jusqu'à quel point n'exède pas 3 pouces		nal.	455
& demi sur 100 toises.	443	On doit réduire les rivières navigables quand	456
Moyens de rendre navigable une rivière qui		leur lit est trop large.	456
a trop de pente.	444	Déterminations de la largeur à donner aux	457
La navigation à la voile exige une certaine		rétrécissements.	457
largeur.	445	Les rétrécissements ne peuvent être construits que	458
Elle exige aussi que les sinuosités ne soient		par intervalles. Manière de les opérer.	458
pas trop dures.	446	Différence entre la réduction d'une rivière à	459
Les dépôts aux embouchures nuisent plus à		fond de sable ou de limon, & celle d'une	459
la navigation sur la Méditerranée, que sur		rivière à fond de gravier.	459
l'Océan.	447	Les ouvrages des rétrécissements doivent être	460
Les lacs dans le lit des rivières en gênent aussi		en bois.	460
la navigation.	448	Forme des ouvrages dans le cas du hallage.	461
La trop grande largeur du lit nuit à la navi-		Comment on garantit les ouvrages d'art	462
gation.	449	des effets de la corrosion.	462
Impossibilité de détruire les dépôts à l'em-		Comment on franchira les ponts par la na-	463
bouchure des rivières de la Méditerranée.	450	avigation à la voile.	463
La navigation à l'embouchure des rivières		Avantages qui peuvent en résulter pour	464
dans la Méditerranée, exige essentielle-		l'Etat.	464

SECTION II.

Du Hallage des Rivières.

CONSIDÉRATIONS sur le commencement du hallage & la forme des navires.	465	montagnes ne sont pas hallables.	475
Il doit y avoir un chemin de hallage.	466	Dans quel cas on doit renoncer au hallage.	474
Cas où il y a deux chemins.	467	Le hallage est facile sur les rivières des pays de plaines.	475
Equation géométrique pour le hallage en montant & en descendant.	468	Canaux latéraux à substituer aux rivières trop rapides.	476
Le courant d'une rivière hallable tient le milieu entre les fluides détreus & les fluides indétreus.	469	Cas où l'on peut par barrage rendre une rivière hallable.	477
Quelle est la force & la vitesse d'un cheval.	470	Dans quel cas on peut employer le hallage en descendant.	478
Formules pour le hallage en montant.	471	Ce qu'il faut faire lorsque la rivière n'a pas assez de profondeur d'eau.	479
Formules pour le hallage en descendant.	472	Conséquence essentielle pour les rivières des pays de plaines.	480
Raison pour laquelle les rivières des pays de			

SECTION III.

De la Flottaison des Rivières.

CAS où la rivière ne s'élève que flottable.	481	1°. Des échues ou carasses.	490
Flottaison des radeaux.	482	La flottaison exige : 1°. qu'on rétrécisse le lit des rivières.	491
Flottaison à pièces perdus.	483	2°. Qu'on atténue les gros quartiers de pierre.	492
Tout corps, ou système de corps flottant, ne doit jamais toucher le fond.	484	3°. Qu'on détrempe les carasses.	493
Conséquences qui se réfutent pour la flottaison.	485	Avantages & inconvénients de ces opérations pour la flottaison.	494
Un lit trop large nuit au flottage.	486	Avantages qui en résultent pour l'État.	495
Il n'est de même : 1°. de la division des rivières.	487	Cas où l'on doit substituer à la rivière un canal le tracé de hallage.	496
2°. De la diminution du volume d'eau.	488		
3°. Des gros quartiers de pierre.	489		

SECTION IV.

De la Navigation intérieure de la France.

PRINCIPES d'après lequel on doit opérer pour la navigation intérieure.	497	Des grandes vallées de la France.	503
Avantages qu'a la France pour effectuer la navigation intérieure.	498	En quoi consiste la navigation intérieure prise dans toute son étendue.	504
Les rivières, sous le rapport des transports, ont trois parties remarquables.	499	Rapports sous lesquels le bien public exige qu'on envisage les projets.	505
		Dans quel cas le Gouvernement doit se char-	

ger de l'exécution des projets.	506	Hollande.	516
La navigation des grandes rivières doit fixer l'attention du Gouvernement.	507	Communication de Bordeaux avec la vallée de la Loire.	518
Dans quel cas l'Etat doit favoriser le halage des rivières, comme partie de la navigation intérieure.	508	— La vallée de la Seine.	519
Quelles sont les rivières dont la flottaison doit être regardée comme faisant partie de la navigation intérieure.	509	— La vallée de la Somme.	520
En quoi consiste réellement la navigation intérieure.	510	— La vallée de l'Escaut.	522
Communication de Marseille avec Bordeaux & Bayonne.	511	— La vallée de la Meuse.	523
— La vallée du Rhin.	512	— La vallée du Haut-Rhin.	524
— La vallée de la Moselle.	ibid.	— La vallée de la Moselle.	525
— La vallée de la Meuse.	ibid.	— Le lac de Genève.	526
— La Saône & le Mont-Blanc.	ibid.	Ces communications remplissent l'objet de la navigation intérieure.	527
— Nantes.	513	Ouvrages à exécuter pour la navigation intérieure.	529
— Paris & la vallée de la Seine.	514	Canaux de communication entre deux vallées.	530
— La vallée de la Somme.	515	Réflexions sur les canaux souterrains.	531
— La vallée de l'Escaut, la Belgique & la		Réflexions sur le canal ci-devant de Picardie.	532
		Précautions à prendre pour effrêter le projet de la navigation intérieure.	533

SECTION V.

De la Navigation à la voile par la Seine jusqu'à Paris.

LA navigation de la Seine à la voile souvent proposée.	514	Largeur à donner aux rétrécissemens.	547
La Seine a la pente convenable, mais trop peu de profondeur d'eau pour la navigation à la voile.	515	Distance des rétrécissemens.	548
Les sinuosités ne seroient pas un obstacle à la navigation à la voile.	516	Les ouvrages ne doivent pas gêner le passage des eaux.	549
On peut lever l'obstacle opposé par les îles.	517	Ils seroient aussi analogues au halage.	550
On peut aussi lever celui opposé par les ponts.	518	Précautions à prendre dans les barrages.	551
Le défaut de profondeur d'eau est la seule difficulté.	519	Précautions à prendre pour ne pas nuire aux édifices sur la rivière.	552
Projet proposé par les ingénieurs qui ont remonté la Seine à bord du lougic le Saumon.	521	Moyen d'éviter les ponts en naviguant à la voile.	553
Inconvéniens du projet de redresser le lit de la Seine.	522	Précautions à prendre pour Paris & ses environs.	554
Danger résultant des peaux canaux de redressement proposés.	523	Cas où le fond seroit inexplorable.	555
Canal proposé par le citoyen Lemoine.	524	Le procédé présente résout le problème sur la navigation de la Seine.	556
Problème à la solution duquel se réduit la navigation de la Seine à la voile.	525	Observations qui lèvent toutes les difficultés.	557
On doit réduire le lit de la rivière.	526	On aura souvent plus de profondeur d'eau que n'en exigent les vaisseaux marchands.	558
		Ce projet est de nature à intéresser l'Etat.	559
		On pourroit pousser la navigation à la voile au-delà de Paris.	560

Fin de la Table des Matières.

E R R A T A.

PAGE ix, Discours préliminaire, ligne 4, on doit les figurer,
lifex on doit se les figurer.

Pag. 9, lig. 11, des terres, *lifex* des torrens.

Pag. 17, lig. 25, ou à peu près donc: *lifex* ou à peu près.
Donc:

Ibid, lig. 26, un volume de 800 fois plus grand, *lifex* un volume 800 fois &c.

Pag. 16, dernière ligne, de 36 pouces, lorsqu'il règne &c.,
lifex de 36 pouces. Lorsqu'il règne &c.

Pag. 25, lig. 17, sur une des masses primitives, les eaux,
lifex sur une des masses primitives. Les eaux.

Pag. 30, lig. 26, dont le torrent soit susceptible, *lifex* dont le torrent ou la rivière &c.

Pag. 32, lig. 10 s'écrouleront, *lifex* s'écrouleront.

Pag. 39, lig. 31, sur leur prolongement HH, *lifex* sur leur prolongement HH'.

Pag. 40, lig. 5, qu'elles auront perdu. *lifex* qu'elles auront perdue.

Ibid, ligne antépénultième, transversale FfgG, *lifex* transversale FfgG.

Ibid, dernière ligne, 60 pieds, en faisant abstraction, *lifex* 60 pieds. En faisant abstraction.

Pag. 45, lig. 9, que dans d'autres, il faut donc, *lifex* que dans d'autres. Il faut donc.

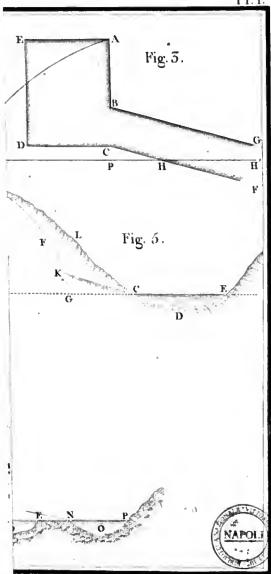
Pag. 48, lig. 30, de la tranchée FfgG, *lifex* FfgG.

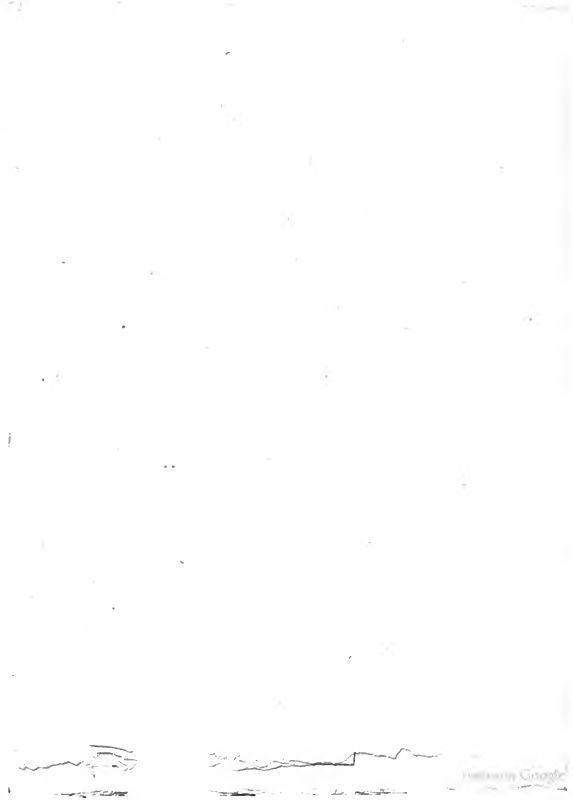
Pag. 49, lig. 24, qui la contraire, la force, *lifex* qui la contraire. La force.

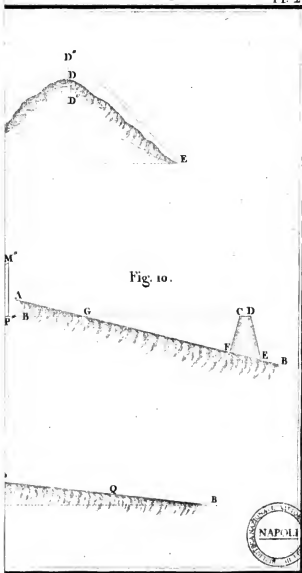
Pag. 59, lig. 2, elles ont besoin d'être poussées, *lifex* ils ont besoin d'être poussés.

- Pag. 64, ligne 4, leur pente, *lisez* leur perte.
- Pag. 71, lig. 4 en marge, qui le fournit, *lisf* qui le fournissent.
- Pag. 76, lig. 19, que nous proposons, *lisez* que nous nous proposons.
- Pag. 79, lig. 19, la pointe B, *lisez* le point B.
- Pag. 81, lig. 13, de s'aggrandir, *lisf* de l'aggrandir.
- Pag. 84, lig. 8, des deux rivières, *lisez* de deux rivières.
- Pag. 86, lig. 11, & de la résistance, *lisez* & la résistance.
- Pag. 90, lig. 15, & couvert, *lisez* & ouvert.
- Pag. 100, lig. 22, ces eaux, *lisez* les eaux.
- Pag. 101, lig. 30, en roches, *lisez* en rocher.
- Pag. 108, lig. 7, dans une grande crue, la pente, *lisez* dans une grande crue. La pente.
- Pag. 110, lig. 2, en marge, ne fera qu'un limon, *lisez* ne fera qu'en limon.
- Pag. 117, lig. 15, de A en D, le volume d'eau, *lisez* de A en D. Le volume d'eau.
- Pag. 118, lig. 8, dans le terrain, *lisez* dans le terroir.
- Pag. 119, lig. 3, s'y appliquent, *lisez* s'y applique.
- Ibid*, lig. 9, ces torrens rivières, *lisez* le torrent rivière.
- Pag. 125, lig. 6, ou confluent, *lisez* au confluent.
- Pag. 126, lig. 25, dans le terrain, *lisez* dans le terroir.
- Pag. 137, lig. 9, k'q'q'x, *lisez* k'q',q'x.
- Pag. 142, lig. 19, A'D'C'B, *lisez* A'D'C'B'.
- Pag. 145, dernière ligne, la force du mal, *lisez* la source du mal.
- Pag. 151, lig. 7, quelque soit la longueur, *lisez* quelqueque soit la longueur.
- Pag. 155, dernière ligne, $RH = y^{\frac{n-1}{2}}$, *lisez* $RH = y = \&c.$
- Pag. 160, lig. 17, Soit ABCD, *lisez* Soient &c.
- Pag. 161, ligne 15, de la deuxième partie, *lisez* de la deuxième sorte.
- Pag. 162, lig. 31, de deux pouces, *lisf* de deux pouces.

- Page 164, lig. 17, pal-planchers, *lif.* pal-planches.
 Pag. 168, lig. 3, Or nous allons, *lif.* Nous allons.
 Pag. 169, lig. 9, au courant, pour obvier, *lif.* au courant.
 Pour obvier.
 Pag. 175, lig. 12, ne doit essayer, *lif.* ne doit essayer.
 Pag. 176, lig. 7, ainsi que sa direction, *lif.* ainsi que de sa direction.
 Pag. 181, lig. 8, dans le département du Midi, *lif.* dans les Départemens du Midi.
 Pag. 188, lig. 19, est d'être placée, *lif.* est d'être placées.
 Pag. 191, lig. 5, des plus fortes cruos, *lif.* des plus fortes crues.
 Pag. 198, lig. 17, le moins d'ouvrage possibles, *lif.* le moins d'ouvrages possibles.
 Pag. 206, lig. 5, d'éviter les mouvemens, *lif.* d'éviter les inconvéniens.
Ibid., lig. 7, un canal de navigation particulière, *lif.* un canal de navigation particulier.
 Pag. 207, lig. 12, qui séparent les étangs de *Lavalduc* & d'*Engrenieu*; & ceux de *Citis*, *lif.* qui séparent les étangs de *Lavalduc* & d'*Engrenieur*, de ceux de *Citis*.
 Pag. 211, lig. 24, sur les ouvrages des rétrécissemens en chemin de hallage, *lif.* sur les ouvrages des rétrécissemens, un chemin de hallage.
 Pag. 214, lig. 5, mais en la descendant, *lif.* mais encore en la descendant.
Ibid., ligne antépénultième, Nommons cette projection *f*, *lif.* Nommons cette projection *s*.
 Pag. 215, lig. 7, projection *f*, *lif.* projection *s*.
Ibid. lig. 13, dans le buiome, *lif.* dans le binome.
 Pag. 216, lig. 18, Appliquons-là, *lif.* Appliquons-la.
Ibid., lig. 19, $v^2 + v$, *lif.* $v^2 \pm v$.
Ibid., lig. 25, même faute.







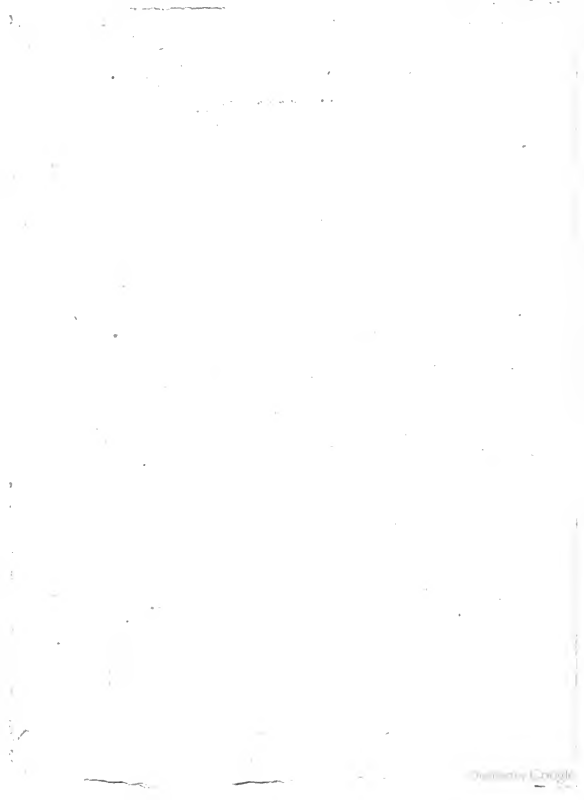


Fig. 13.



Fig. 14.

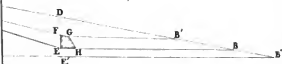
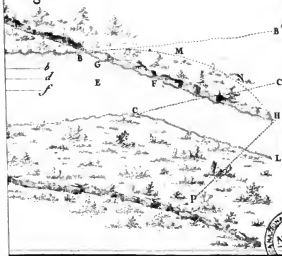


Fig. 15.



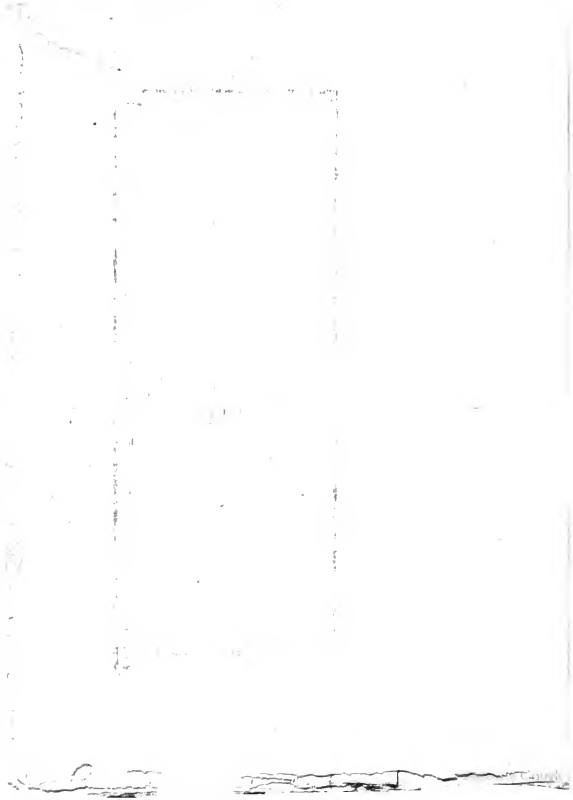


Fig. 17.

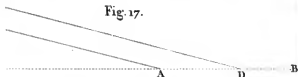
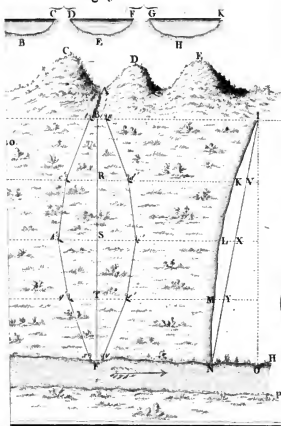
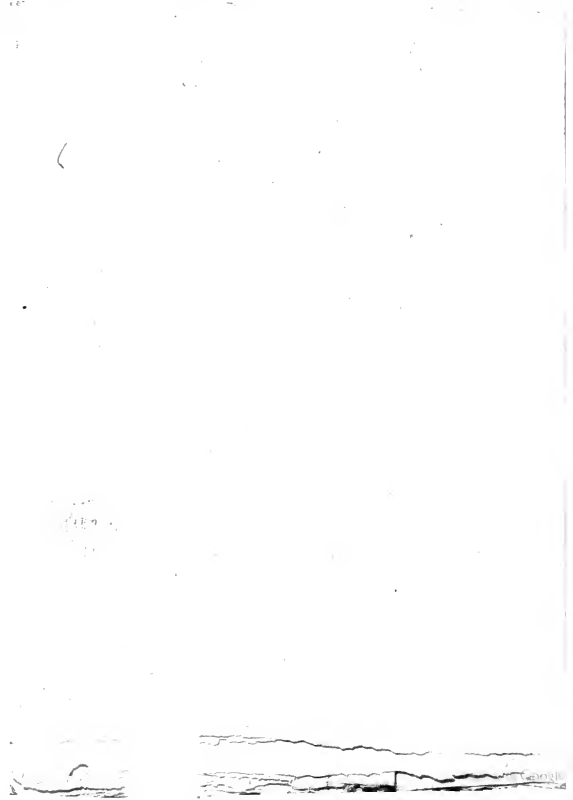
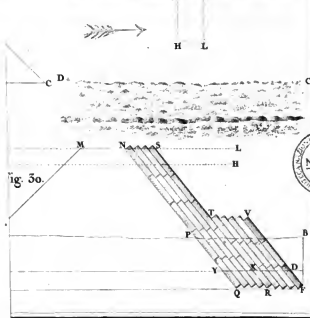
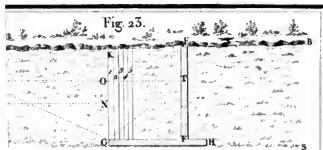


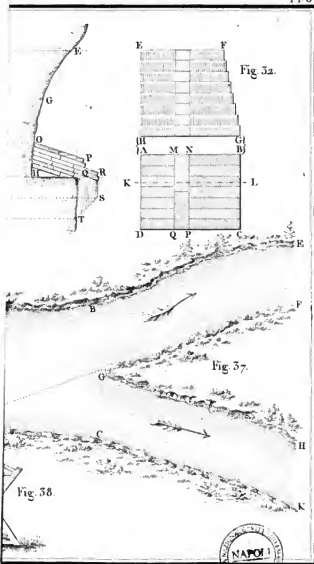
Fig. 19.



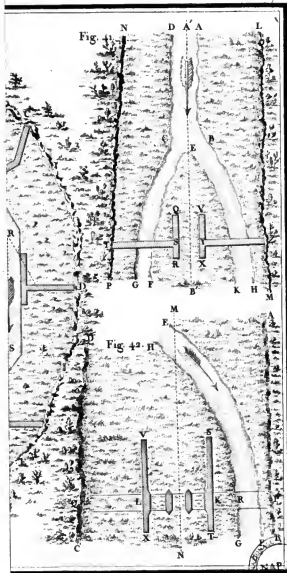












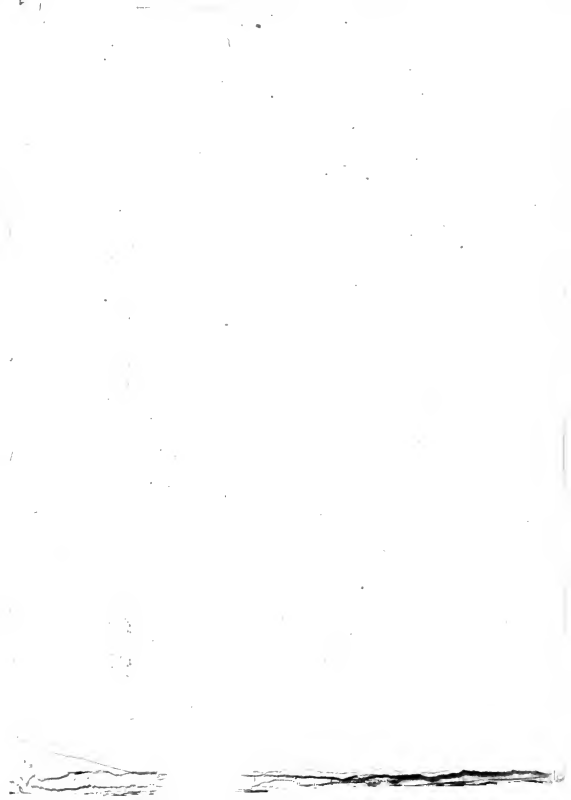
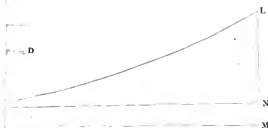
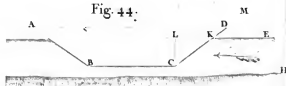
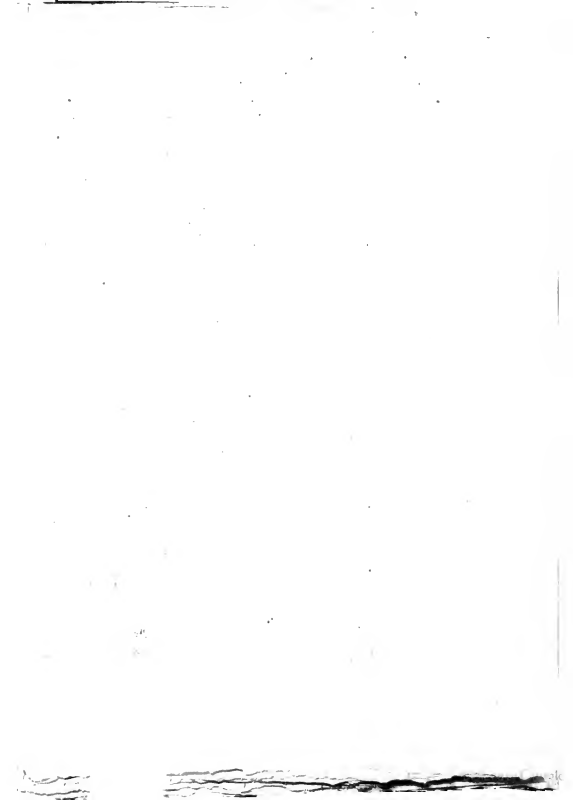


Fig. 44.





REALE OFFICIO TOPOGRAFICO

1^{ra} Armadio.



J. S. C. A. 1874

N.º 3.

